

TUGAS AKHIR

IMPLEMENTASI KONSEP BUILDING INFORMATION MODELLING (BIM) DALAM MERENCANAKAN PENGESTIMASIAN BIAYA DAN PENJADWALAN PEKERJAAN STRUKTURAL *(IMPLEMENTATION OF THE CONCEPT OF BUILDING INFORMATION MODELING (BIM) IN PLANNING COST ESTIMATION AND SCHEDULING OF STRUCTURAL WORK)*

(Studi Kasus Proyek Pembangunan Gedung DRC PT Bank BPD DIY)

Diajukan Kepada Universitas Islam Indonesia Yogyakarta Untuk
Memenuhi Persyaratan Memperoleh Derajat Sarjana Teknik Sipil



Hardian Wibisono Subarto
18511093

PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
2022

TUGAS AKHIR

IMPLEMENTASI KONSEP BUILDING INFORMATION MODELLING (BIM) DALAM MERENCANAKAN PENGESTIMASIAN BIAYA DAN PENJADWALAN PEKERJAAN STRUKTURAL *(IMPLEMENTATION OF THE CONCEPT OF BUILDING INFORMATION MODELING (BIM) IN PLANNING COST ESTIMATION AND SCHEDULING OF STRUCTURAL WORK)*

(Studi Kasus Proyek Pembangunan Gedung DRC PT Bank BPD DIY)

Disusun oleh:

Hardian Wibisono Subarto
18511093

Telah diterima sebagai salah satu persyaratan
untuk memperoleh derajat Sarjana Teknik Sipil

Pembimbing I

Fitri Nugraheni, S.T., M.T., Ph.D.
NIP: 005110101



Pengaji II

Vendie Abma, S.T., M.T.
NIP: 155111310

Yunalia Muntafi, S.T., M.T.
NIP: 095110101

PERNYATAAN BEBAS PLAGIASI

Saya menyatakan dengan sesungguhnya bahwa laporan Tugas Akhir yang saya susun sebagai syarat untuk penyelesaian program sarjana di Program Studi Teknik Siil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia merupakan hasil karya saya sendiri. Adapun bagian-bagian tertentu dalam penulisan laporan Tugas Akhir yang saya kutip dari hasil karya orang lain telah dituliskan dalam sumbernya secara jelas sesuai dengan norma, kaidah, dan etika penulisan karya ilmiah. Apabila di kemudian hari ditemukan seluruh atau adanya plagiasi dalam bagian-bagian tertentu, saya bersedia menerima sanksi, termasuk pencabutan gelar akademik yang saya sandang sesuai dengan perundang-undangan yang berlaku.

Yogyakarta, 28 Agustus 2022

Yang membuat pernyataan,



A handwritten signature of Hardian Wibisono Subarto is placed over a 10,000 Indonesian Rupiah postage stamp. The stamp features the Garuda Pancasila, the text "REPUBLIK INDONESIA", and "10000". Below the stamp, the text "METERAI TEMPEL" and a serial number "A0AJX658543460" are visible.

Hardian Wibisono Subarto

18511093

KATA PENGANTAR

Assalamu'alaikum Warrohmatullahi Wabarakatuh

Segala puji bagi Allah Subhanahu Wata'ala Tuhan seluruh alam yang karena kehadirat dan rahmat-Nya penulis dapat menyelesaikan Tugas Akhir yang berjudul *Implementasi Konsep Building Information Modelling (BIM) Dalam Merencanakan Pengestimasian Biaya Dan Penjadwalan Pekerjaan Struktural*

Tugas Akhir ini disusun dengan tujuan sebagai syarat untuk menyelesaikan Studi Program Strata 1 Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia. Selama melaksanakan dan menyusun laporan, penyusun telah banyak mendapat bimbingan dan bantuan dari berbagai pihak sehingga dalam kesempatan ini penyusun menyampaikan terima kasih kepada:

1. Ibu Dr. Ir. Sri Amini Yuni Astuti, M.T. selaku Kepala Program Studi Teknik Sipil,
2. Fitri Nugraheni, S.T., M.T., Ph.D. selaku dosen pembimbing,
3. Setya Winarno, S.T., M.T., Ph.D. selaku dosen penguji I,
4. Vendie Abma, S.T., M.T. selaku dosen penguji II,
5. Bapak dan Ibu dosen pengajar yang telah mencerahkan ilmunya kepada penulis serta bapak dan ibu staff Program Studi Teknik Sipil dan Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan yang telah membantu penulis dalam mengurus segala sesuatu terkait masa perkuliahan selama ini,
6. Bapak, Ibu, dan Mbak yang senantiasa mendukung penulis baik secara spiritual maupun finansial selama menjalani masa perkuliahan dengan semangat dan motivasi yang tak pernah putus.
7. Wiku A. Sugianto, M. Firzaki Musyaffa, Azizan Dian Syafaat, Dwi Fajar N., Rheno Renaldy, Ilham Aji S., Ronggo Panuntun, Taufiq M. Iqbal A., Afif Kemal

M., Abhinaya Fikri F., Fahmi Kunsetya L., selaku sobat KRP yang senantiasa mendukung penulis.

8. Serta semua teman-teman saya yang telah memiliki andil dalam proses penelitian yang tidak bisa disebutkan satu persatu.

Akhir kata semoga laporan ini dapat bermanfaat bagi semua pihak yang membutuhkan.

Wassalamu'alaikum Warrohmatullahi Wabarakatuh

Yogyakarta, 28 Agustus 2022

Penulis,

Hardian Wibisono Subarto

18511093

DAFTAR ISI

JUDUL	i
LEMBAR PENGESAHAN	ii
PERNYATAAN BEBAS PLAGIASI	iii
KATA PENGANTAR	iv
DAFTAR ISI.....	vi
DAFTAR TABEL.....	ix
DAFTAR GAMBAR	x
DAFTAR LAMPIRAN.....	xiv
ABSTRAK	xv
ABSTRACT	xvi
BAB I PENDAHULUAN	1
1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah.....	3
1.3 Tujuan Penelitian	3
1.4 Manfaat Penelitian	4
1.5 Batasan Penelitian	4
BAB II TINJAUAN PUSTAKA.....	6
2.1 Tinjauan Umum	6
2.2 Perbandingan Metode Estimasi antara Metode Konvensional dan <i>BIM Estimate</i> dengan <i>Actual Cost</i>	6
2.3 Implementasi Konsep Building Information Modelling.....	7
2.4 Penggunaan Perangkat Lunak Autodesk Revit untuk Mengestimasikan Biaya	7
2.5 Implementasi BIM untuk <i>Scheduling Simulation</i>	7
2.6 Tabel Perbandingan Penelitian	8
BAB III LANDASAN TEORI.....	12
3.1 Tinjauan Umum	12
3.2 Proyek Konstruksi.....	12
3.3 Struktur Bangunan Gedung	13

3. 3.1	Jenis Struktur Bangunan Gedung	13
3.4	Manajemen Proyek	14
3. 4.1	<i>Bill of Quantity</i> (BOQ)	15
3. 4.2	Analisis Harga Satuan Pekerjaan (AHSP)	16
3. 4.3	Rencana Anggaran Biaya (RAB).....	16
3.5	Lean Construction.....	16
3.6	Building Informasi Modelling	17
3. 6.1	Level Of Development (LOD) dan Dimensi dari BIM.....	18
3. 6.2	Tahapan Penerapan <i>Building Information Modelling</i> pada <i>Project</i>	21
3.7	Definisi Autodesk Revit.....	22
3.8	Rencana Penjadwalan	24
3. 8.1	<i>Work breakdown structure</i> (WBS)	24
3. 8.2	Hubungan atau Keterikatan Tiap Pekerjaan	25
3. 8.3	Estimasi Durasi Pekerjaan	27
3.9	Definisi Autodesk Navisworks	28
3. 9.1	Autodesk Navisworks <i>Manage</i>	28
3. 9.2	Autodesk Navisworks <i>Simulate</i>	28
BAB IV METODOLOGI PENELITIAN		30
4.1	Tinjauan Umum	30
4.2	Objek dan Subjek Penelitian.....	30
4.3	Teknik Pengumpulan Data.....	31
4.4	Perangkat Lunak	32
4.5	Tahapan Penelitian.....	32
4. 5.1	Tinjauan Pustaka.....	33
4. 5.2	Mengumpulkan Data.....	33
4. 5.3	Permodelan dan Analisis Estimasi Biaya Pekerjaan Struktural.....	33
4. 5.4	Implementasi Konsep BIM untuk 4D <i>Schedule Simulation</i>	34
4.6	Diagram Alir Penelitian Tugas Akhir	35
BAB V DATA ANALISIS DAN PEMBAHASAN		38
5.1	Data Penelitian	38
5. 1.1	Informasi Proyek.....	38
5. 1.2	Gambar Proyek	38

5. 1.3	Biaya Proyek.....	39
5.2	Analisis Data untuk <i>Cost Estimation</i>	39
5. 2.1	Permodelan Dalam Bentuk 3 Dimensi.....	39
5. 2.2	Analisis Harga Satuan Pekerjaan (AHSP)	54
5. 2.3	Memasukkan Informasi Pada Model Untuk Perhitungan Volume Material dan Biaya.....	62
5. 2.4	Validasi Permodelan Autodesk Revit	92
5. 2.5	Perbandingan Volume dan Total Biaya pada Pekerjaan Struktural Antara <i>Existing</i> dan Permodelan.....	93
5.3	Analisis Data untuk <i>Scheduling</i>	108
5. 3.1	Menghitung Produktifitas Pekerjaan	108
5. 3.2	Menghitung Durasi Penjadwalan Baru	119
5. 3.3	Membuat Hubungan Keterkaitan Antar Pekerjaan Struktural	133
5. 3.4	Membuat permodelan pada Autodesk Navisworks 2021	134
BAB VI KESIMPULAN DAN SARAN	145	
6.1	Kesimpulan	145
6.2	Saran	146
DAFTAR PUSTAKA	xii	

DAFTAR TABEL

Tabel 2. 1 Perbandingan dengan Penelitian Terdahulu.....	9
Tabel 5. 1 1. Standarisasi Harga Barang dan Jasa (SHBJ).....	55
Tabel 5. 2 AHSP Pemasangan 1 m ² Bekisting untuk Fondasi	56
Tabel 5. 3 AHSP Pemasangan 1 m ² Bekisting untuk Sloof.....	57
Tabel 5. 4 AHSP Pemasangan 1 m ² Bekisting untuk Kolom	58
Tabel 5. 5 AHSP Pemasangan 1 m ² bekisting untuk balok.....	59
Tabel 5. 6 AHSP Pemasangan 1 m ² Bekisting untuk Lantai	60
Tabel 5. 7 AHSP Pembesian 10 kg dengan Besi Polos atau Besi Ulir	61
Tabel 5. 8 AHSP 1 m ³ Beton Ready Mix Mutu fc' 26,4 MPa.....	62
Tabel 5. 9 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari BOQ	93
Tabel 5. 10 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari Permodelan.....	98
Tabel 5. 11 Selisih Volume Pekerjaan Struktural antara <i>Existing</i> dan Permodelan	103
Tabel 5. 12 Rekapitulasi Total Durasi Pekerjaan Struktural	109
Tabel 5. 13 Rekapitulasi Produktifitas Pekerjaan Struktural	115
Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan.....	121
Tabel 5. 15 Rekapitulasi Total Durasi Permodelan Pekerjaan Struktural	131
Tabel 5. 16 Hubungan Keterkaitan Antar Pekerjaan Struktural	133
Tabel 5. 16 Hubungan Keterkaitan Antar Pekerjaan Struktural	134

DAFTAR GAMBAR

Gambar 3. 1 LOD	19
Gambar 3. 2 BIM	21
Gambar 3. 3 Tingkatan Elemen	23
Gambar 3. 4 <i>Finish to Start</i>	25
Gambar 3. 5 <i>Finish to Finish</i>	26
Gambar 3. 6 <i>Start to Start</i>	26
Gambar 3. 7 <i>Start to Finish</i>	26
Gambar 4. 1 Peta Lokasi Proyek Pembangunan Gedung DRC Bank BPD Wates DIY ...	31
Gambar 4. 2 Bagan Alir Penelitian	35
Gambar 5. 1 Perangkat Lunak Autodesk Revit 2021.....	40
Gambar 5. 2 Tampilan Saat Memilih Template.....	40
Gambar 5. 3 Tampilan <i>Project Unit</i>	41
Gambar 5. 4 Tampilan Denah untuk Menentukan <i>Grid Line</i>	41
Gambar 5. 5 Tampilan Grid Line yang Telah Dibuat	42
Gambar 5. 6 Tampilan Denah Untuk Menentukan <i>Grid Line</i>	43
Gambar 5. 7 Tampilan Saat <i>Load Family</i>	43
Gambar 5. 8 Tampilan Saat Memilih <i>Template Family</i>	44
Gambar 5. 9 Hasil Permodelan Fondasi <i>Bored Pile</i> dan <i>Pile Cap</i>	44
Gambar 5. 10 Tampilan Saat Membuat <i>Family Sloof</i>	45
Gambar 5. 11 Hasil Permodelan Denah Fondasi	46
Gambar 5. 12 Hasil Permodelan Denah Sloof	46
Gambar 5. 13 Tampilan 3D untuk Kolom	47
Gambar 5. 14 Tampilan 3D untuk Balok	48
Gambar 5. 15 Tampilan 3D untuk Plat	48
Gambar 5. 16 Tampilan Lokasi Potongan Untuk Membuat <i>Bored Pile</i>	49
Gambar 5. 17 Tampilan 3D Permodelan Tulangan <i>Bored Pile</i>	50
Gambar 5. 18 Tampilan Lokasi Potongan untuk Membuat <i>Pile Cap</i>	50
Gambar 5. 19 Tampilan 3D Permodelan Tulangan <i>Pile Cap</i>	51
Gambar 5. 20 Tampilan Potongan Untuk Kolom	51
Gambar 5. 21 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Kolom	52
Gambar 5. 22 Tampilan Lokasi Potongan untuk Membuat Sloof dan Balok	52

Gambar 5. 23 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Balok	53
Gambar 5. 24 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Sloof.....	53
Gambar 5. 25 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Plat	54
Gambar 5. 26 Tampilan <i>Project Parameters</i>	63
Gambar 5. 27 Tampilan Parameter Bekisting <i>Cost</i> per m ²	64
Gambar 5. 28 Tampilan Parameter Jenis Tulangan	64
Gambar 5. 29 Tampilan Parameter Lantai	64
Gambar 5. 30 Tampilan Parameter Tipe Pekerjaan	65
Gambar 5. 31 Tampilan <i>Identity Data</i> Pembesian <i>Strauss Pile</i>	65
Gambar 5. 32 Tampilan <i>Identity Data</i> Pembesian <i>Pile Cap</i>	66
Gambar 5. 33 Tampilan <i>Identity Data</i> Beton Kolom.....	66
Gambar 5. 34 Tampilan <i>Identity Data</i> Pembesian Kolom.....	67
Gambar 5. 35 Tampilan <i>Identity Data</i> Beton Sloof dan Balok.....	67
Gambar 5. 36 Tampilan <i>Identity Data</i> Pembesian Sloof dan Balok	68
Gambar 5. 37 Tampilan <i>Identity Data</i> Beton Plat	69
Gambar 5. 38 Tampilan <i>Identity Data</i> Pembesian Plat.....	69
Gambar 5. 39 Tampilan Membuat <i>Schedule</i> Fondasi	70
Gambar 5. 40 Tampilan Memilih Parameter <i>Schedule</i> Fondasi	70
Gambar 5. 41 Tampilan Memilih Parameter <i>Schedule</i> Fondasi	71
Gambar 5. 42 Tampilan Rekap <i>Schedule</i> Fondasi	71
Gambar 5. 43 Tampilan Membuat <i>Schedule</i> Kolom.....	72
Gambar 5. 44 Tampilan Memilih Parameter <i>Schedule</i> Kolom	72
Gambar 5. 45 Tampilan Memilih Parameter <i>Schedule</i> Kolom	73
Gambar 5. 46 Tampilan Rekap <i>Schedule</i> Kolom.....	73
Gambar 5. 47 Tampilan Membuat <i>Schedule</i> Sloof dan Balok.....	74
Gambar 5. 48 Tampilan Memilih Parameter <i>Schedule</i> Sloof dan Balok	74
Gambar 5. 49 Tampilan Membuat Parameter <i>Schedule</i> Sloof dan Balok	75
Gambar 5. 50 Tampilan Rekap <i>Schedule</i> Sloof dan Balok	75
Gambar 5. 51 Tampilan Membuat <i>Schedule</i> Plat.....	76
Gambar 5. 52 Tampilan Memilih Parameter <i>Schedule</i> Plat.....	76
Gambar 5. 53 Tampilan Membuat Parameter <i>Schedule</i> Plat	77
Gambar 5. 54 Tampilan Rekap <i>Schedule</i> Plat.....	77
Gambar 5. 55 Tampilan Membuat Material Take off <i>Pile Cap</i>	78
Gambar 5. 56 Tampilan Memilih Parameter Material <i>Take off</i> Bekisting <i>Pile Cap</i>	78

Gambar 5. 57 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material <i>Take off Pile Cap</i>	79
Gambar 5. 58 Tampilan Rekap Material <i>Take off Pile Cap</i>	79
Gambar 5. 59 Tampilan Membuat Material <i>Take off Sloof</i>	80
Gambar 5. 60 Tampilan Memilih Parameter Material <i>Take off Bekisting Sloof</i>	81
Gambar 5. 61 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material <i>Take off Sloof</i>	81
Gambar 5. 62 Tampilan Rekap Material <i>Take off Sloof</i>	82
Gambar 5. 63 Tampilan Membuat Material <i>Take off Balok</i>	82
Gambar 5. 64 Tampilan Memilih Parameter Material <i>Take off Bekisting Balok</i>	83
Gambar 5. 65 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material <i>Take off Balok</i>	83
Gambar 5. 66 Tampilan Rekap Material <i>Take off Balok</i>	84
Gambar 5. 67 Tampilan Membuat Material <i>Take off Kolom</i>	85
Gambar 5. 68 Tampilan Memilih Parameter Material <i>Take off Bekisting Kolom</i>	85
Gambar 5. 69 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material <i>Take off Kolom</i>	86
Gambar 5. 70 Tampilan Rekap Material <i>Take off Kolom</i>	86
Gambar 5. 71 Tampilan Membuat Material <i>Take off Alas Balok</i>	87
Gambar 5. 72 Tampilan Memilih Parameter Material <i>Take off Bekisting Alas Balok</i>	87
Gambar 5. 73 Tampilan Membuat Material <i>Take off Plat</i>	88
Gambar 5. 74 Tampilan Memilih Parameter Material <i>Take off Bekisting Plat</i>	89
Gambar 5. 75 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material <i>Take off Plat</i>	89
Gambar 5. 76 Tampilan Membuat <i>Schedule</i> Pembesian	90
Gambar 5. 77 Tampilan Memilih Parameter <i>Schedule</i> Pembesian.....	90
Gambar 5. 78 Tampilan Membuat Parameter Baru	91
Gambar 5. 79 Tampilan Rekap <i>Schedule</i> Pembesian.....	91
Gambar 5. 80 Membuat permodelan.....	92
Gambar 5. 81 <i>Output Quantity Takeoff Material</i>	92
Gambar 5. 82 Pengaturan Pada Microsoft <i>Project</i>	135
Gambar 5. 83 Membuat Jam Kerja	135
Gambar 5. 84 Mengatur <i>Start Date</i>	136
Gambar 5. 85 <i>Input</i> Pekerjaan Pada Ms. <i>Project</i>	136
Gambar 5. 86 Input Durasi Pekerjaan Pada Ms. <i>Project</i>	137
Gambar 5. 87 <i>Input Predecessor</i> Pada Ms. <i>Project</i>	138
Gambar 5. 88 Melakukan <i>Export NWC</i> pada Autodesk Revit.....	138
Gambar 5. 89 Memasukkan Model 3D Pada Autodesk Navisworks.....	139
Gambar 5. 90 Mamasukkan Penjadwalan Pada Autodesk Navisworks.....	139

Gambar 5. 91 Menghubungkan Penjadwalan dengan Model 3D	140
Gambar 5. 92 Melakukan <i>Schedule Simulation</i>	140
Gambar 5. 93 Persen Selisih Besi	142
Gambar 5. 94 Persen Selisih Bekisting	142
Gambar 5. 95 Persen Selisih Beton.....	143



DAFTAR LAMPIRAN

- Lampiran 1 Gambar Proyek
- Lampiran 2 Analisis Harga Satuan Pekerjaan
- Lampiran 3 Standarisasi Harga Barang dan Jasa
- Lampiran 4 Hasil Quantity Take Material Dari Autodesk Revit
- Lampiran 5 Perbandingkan Harga Existing Dengan Permodelan Untuk Tiap Pekerjaan
- Lampiran 6 Gambar Modelling Revit
- Lampiran 7 Progres Mingguan
- Lampiran 8 Schedule Simulation Pada Autodesk Navisworks

ABSTRAK

Kemajuan teknologi yang sangat pesat ini mulai merambah ke bidang konstruksi, di Indonesia pemerintah baru saja mewajibkan menggunakan BIM yang dapat dilihat pada Peraturan Pemerintah (PP) Nomor 16 tahun 2021 mengenai pelaksanaan dan pengawasan bangunan gedung, dengan diwajibkan penggunaannya maka perusahaan-perusahaan konstruksi di Indonesia mulai melatih pegawainya untuk belajar mengenai implementasi konsep *Building Information Modelling* (BIM) dengan beberapa perangkat lunak yang berbasis *Open BIM*.

Pada penelitian ini akan membahas implementasi konsep BIM dalam mendukung estimasi biaya atau BIM 5D dan penjadwalan BIM 4D pada pekerjaan struktural. Penelitian ini menggunakan perangkat lunak Autodesk Revit untuk estimasi biaya dengan cara bantuan informasi *Quantity Take Off* (QTO) untuk pekerjaan struktural, kemudian membandingkan dengan volume *existing*. Untuk penjadwalan penelitian ini menggunakan perangkat lunak Autodesk Navisworks untuk menjalankan *Simulation Scheduling* yang dibuat berdasarkan volume permodelan yang didapat dari Autodesk Revit.

Hasil analisis BIM 5D mengatakan terjadi selisih antara volume *existing* dengan volume permodelan jika dilihat dari total biaya, untuk total biaya *existing* sebesar Rp5.570.066.588 sedangkan untuk total biaya dengan volume permodelan sebesar Rp5.381.709.371. Maka dari itu permodelan dengan Autodesk Revit mendapatkan biaya lebih murah yaitu Rp188.357.217 atau 3,382 % lebih hemat. Untuk analisis 4D mendapat durasi total penggeraan pekerjaan struktural menjadi 25 minggu yang pada awalnya penjadwalan *existing* hanya 12 minggu dari hasil tersebut terlihat signifikan perbedaannya yaitu memiliki selisih 13 minggu, hal itu terjadi dikarenakan beberapa pekerjaan pada volume permodelan melebihi *existing*.

Kata kunci: BIM, 4D, 5D, Autodesk Revit, Autodesk Navisworks

ABSTRACT

Technological advancement has begun to penetrate the construction sector, the Indonesian government has just made it mandatory to use BIM which can be seen in Government Regulation (PP) Nomor 16 of 2021 regarding the implementation and supervision of buildings with its use, required construction companies in Indonesia began to train their employees to learn about the implementation of the concept of Building Information Modelling (BIM) with some software based on Open BIM.

In this study, we will discuss the implementation of the BIM concept in supporting cost estimation or 5D BIM and scheduling or 4D BIM in structural works. This study uses Autodesk Revit software to estimate costs by using Quantity Take Off (QTO) information for structural works, then comparing it with the existing volume. For scheduling this research, Autodesk Navisworks software is used to run Simulation Scheduling based on the volume modelling obtained from Autodesk Revit.

The results of the 5D BIM analysis said that there was a difference between the existing volume and the modelling volume when viewed from the total cost, for the total existing cost of Rp.5,570,066,588 while the total cost with modelling volume was Rp.5,381,709,371. Therefore, modelling with Autodesk Revit is cheaper, Rp. 188,357,217 or 3,382% more efficient. For the 4D analysis, the total duration of structural works is 25 weeks. Initially, the existing scheduling was only 12 weeks. From these results, there was a significant difference, there was a difference of 13 weeks, this happened because some of the work in the modelling volume exceeded the existing.

Keywords: BIM, 4D, 5D, Autodesk Revit, Autodesk Navisworks

BAB I

PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang

Perkembangan teknologi dewasa ini semakin berkembang, hampir di semua bidang industri mulai dari sandang, pangan dan papan. Termasuk industri konstruksi sekarang yang sangat canggih, banyak sekali penemuan-penemuan baru yang menunjang efektivitas pekerjaan.

Dilihat dari penduduknya, Indonesia menempati urutan ke-empat penduduk terbanyak di dunia, dengan begitu Indonesia diuntungkan mempunyai Sumber Daya Manusia (SDM) yang banyak. Dari kelebihan tersebut Indonesia dapat mencetak anak-anak bangsa yang dapat mengembangkan teknologi di Indonesia, namun Indonesia juga harus mempunyai lahan yang cukup untuk menunjang kegiatan warganya seperti jalan, jembatan, bendungan, sekolah, rumah, kantor, rumah sakit, hotel, apartemen, dan bangunan gedung lainnya.

Dilihat dari pembangunan yang terjadi sekarang, mayoritas adalah bangunan gedung. Bangunan gedung menurut Undang-Undang Nomor 28 tahun 2002 tentang Bangunan Gedung pasal 1 ayat 1, “Wujud fisik hasil pekerjaan konstruksi yang menyatu dengan tempat kedudukannya, sebagian atau seluruhnya berada di atas dan/atau di dalam tanah dan/atau air, yang berfungsi sebagai tempat manusia melakukan kegiatannya, baik untuk hunian atau tempat tinggal, kegiatan keagamaan, kegiatan usaha, kegiatan sosial, budaya, maupun kegiatan khusus”. Untuk bangunan gedung, Mulyono (2000) menyatakan, karakteristik Gedung bertingkat dibagi menjadi tiga, yaitu:

1. Gedung dengan jumlah lantai satu (1) hingga tiga (3) dengan tinggi gedung kurang dari 10meter disebut Gedung Bertingkat Rendah atau *Low Rise Building*.
2. Gedung dengan jumlah lantai tiga (3) hingga enam (6) dengan tinggi gedung kurang dari 20meter disebut Gedung Bertingkat Sedang atau *Medium Rise Building*.

3. Gedung dengan jumlah lebih dari enam (6) lantai dengan tinggi gedung lebih dari 30meter disebut Gedung Bertingkat Tinggi atau *High rise building*.

Di Indonesia sendiri ada banyak sekali bangunan *high rise building* khususnya di kota-kota besar seperti Jakarta, Surabaya dan Yogyakarta. Gedung yang tergolong *high rise building* seperti hotel, apartemen, rumah sakit, kampus dan perkantoran.

Dalam membangun suatu proyek gedung, apalagi *high rise building* harus memiliki manajemen proyek yang baik jika tidak akan merugikan semua pihak, seperti *owner*, kontraktor dan konsultan pengawas. Pada matakuliah manajemen proyek diketahui bahwa agar proyek dapat efisien harus mempertimbangkan tiga aspek yaitu biaya, mutu dan waktu. Ketiga hal itu saling berhubungan tidak ada yang unggul satu sama lain dan harus diterapkan. Sebagai kontraktor harus mempertimbangkan tiga hal tersebut jika tidak proyek tersebut akan merugi jika waktunya terlalu lama atau bahkan terjadi kegagalan struktur jika mutunya tidak di jaga, keduanya mengakibatkan biayanya menjadi besar. Untuk menunjang peningkatan efisiensi dalam pembangunan gedung, pemerintah telah menetapkan peraturan yang mengatur bangunan dengan kriteria tertentu wajib mengimplementasikan *Building Information Modelling* (BIM). BIM adalah pendekatan baru yang diperkenalkan dalam proyek konstruksi untuk mengelola desain bangunan dan data proyek dalam bentuk digital di seluruh siklus hidup bangunan. Manfaatnya yang kuat untuk mengurangi biaya dan waktu serta meningkatkan produktivitas dan efisiensi.

Pada era digital sekarang ilmu ketekniksipilan sangat melekat dengan teknologi dan arahnya ke digital konstruksi sehingga banyak perangkat lunak yang menunjang hal tersebut. Menurut Peraturan Pemerintah (PP) Nomor 16 tahun 2021 tentang standar pelaksanaan dan pengawasan bangunan gedung, “Untuk bangunan padat karya tidak diwajibkan untuk menggunakan BIM, untuk bangunan padat teknologi wajib menggunakan BIM hingga dimensi kelima dan untuk bangunan padat modal wajib menggunakan BIM hingga dimensi kedelapan”. Maka dari itu para insinyur diharapkan dapat mengoperasikan *software-software* penunjang yang berbasis *Open BIM* seperti contohnya Autodesk Revit dan Autodesk Navisworks.

Pada Autodesk Revit informasi mengenai bangunan dapat diintegrasikan langsung kepada model dengan demikian bisa mendapatkan *output* estimasi *quantity take off material* pada setiap pekerjaan sedangkan Autodesk Navisworks digunakan untuk menghasilkan virtual konstruksi dengan pendekatan permodelan berbasis BIM dan dengan daftar tugas atau pekerjaan diatur dalam diagram Gantt.

Pada penelitian ini akan membahas mengenai implementasi konsep *Building Information Modelling* (BIM) dalam melakukan estimasi biaya dan penjadwalan pekerjaan struktural dengan studi kasus gedung *Disaster Recovery Center* (DRC) PT Bank BPD Wates DIY karena pada proyek tersebut dalam pembuatan *Bill of Quantity* (BOQ) masih menggunakan metode konvensional dengan cara dihitung manual dengan bantuan Microsoft Excel jika menggunakan Autodesk Revit diharapkan lebih efisien pada saat perhitungan dan mengurangi *waste material*. Pada proyek tersebut untuk penjadwalan masih menggunakan Microsoft Excel, maka dari itu pada penelitian ini akan membuat *schedule simulation* dengan bantuan perangkat lunak Autodesk Navisworks kemudian untuk penjadwalan menggunakan Microsoft *Project*.

1.2 Rumusan Masalah

Berdasarkan latar belakang yang ditulis diatas dapat dirumuskan beberapa rumusan masalah sebagai berikut:

1. Apakah ada perbedaan *Bill of Quantity* (BOQ) proyek antara sebelum dan sesudah dilakukan permodelan dengan perangkat lunak Autodesk Revit?
2. Bagaimana hasil penerapan konsep *Building Information Modelling* (BIM) dalam merencanakan estimasi biaya pekerjaan struktural dengan perangkat lunak Autodesk Revit?
3. Bagaimana hasil penerapan konsep *Building Information Modelling* (BIM) dalam merencanakan penjadwalan pekerjaan struktural dengan perangkat lunak Autodesk Navisworks?

1.3 Tujuan Penelitian

1. Mengetahui perbedaan *Bill of Quantity* (BOQ) proyek antara sebelum dan sesudah dilakukan permodelan dengan perangkat lunak Autodesk Revit.

2. Mengetahui hasil penerapan konsep *Building Information Modelling* (BIM) dalam merencanakan estimasi biaya pekerjaan struktural dengan perangkat lunak Autodesk Revit.
3. Mengetahui hasil penerapan konsep *Building Information Modelling* (BIM) dalam merencanakan penjadwalan pekerjaan struktural dengan perangkat lunak Autodesk Navisworks.

1.4 Manfaat Penelitian

Ada beberapa manfaat yang di peroleh dari penelitian ini, yaitu:

1. Permodelan dapat digunakan untuk membantu jika Gedung DRC ini akan ada renovasi atau pemeliharaan
2. Penelitian ini diharapkan bermanfaat untuk pihak-pihak yang ingin membangun *Medium Rise Building*.
3. Sebagai bahan masukan untuk menambah wawasan bagi peneliti dan pembaca.
4. Sebagai bahan referensi untuk penelitian selanjutnya yang sejenis.

1.5 Batasan Penelitian

Demi penelitian tugas akhir ini berjalan dengan sistematis dan mendapatkan hasil yang optimal, sehingga dibuat batasan-batasan penelitian yang telah disesuaikan dengan maksud dan tujuan dari penelitian ini. Adapun batasan-batasan sebagai berikut:

1. Penelitian ini dilakukan pada pembangunan gedung *Disaster Recovery Center* (DRC) PT Bank BPD Wates DIY.
2. Perhitungan volume pekerjaan menggunakan *software* Autodesk Revit dan hanya dibatasi pada pekerjaan fondasi, kolom, balok, tangga dan pelat.
3. Penelitian ini hanya membahas mengenai analisis biaya dan waktu pada pekerjaan fondasi, kolom, balok dan pelat.
4. Data yang diambil yaitu dokumen *Bill of Quantity* (BOQ), dokumen *Detail Engineering Design* (DED), *as built drawing* dan laporan progres mingguan proyek gedung *Disaster Recovery Center* (DRC) PT Bank BPD Wates DIY.

5. Tidak memperhitungkan analisis struktur.
6. Rencana Anggaran Biaya (RAB) yang dihitung untuk biaya langsung dan tidak langsung.
7. Tidak meninjau pekerjaan tanah, *shear wall*, lisplang, plat atas shaft dan fondasi *strauss pile* (preboring, pembuangan lumpur dan potong fondasi *strauss pile*).
8. Tidak meninjau kebutuhan alat berat, pekerjaan persiapan, produktifitas pekerja dan kebutuhan pekerja.
9. Tidak meninjau pekerjaan MEP dan arsitektural.
10. Penjadwalan pekerjaan struktural menggunakan *software* Autodesk Navisworks dengan bantuan Microsoft *Project*.
11. Diasumsikan kondisi cuaca selama pekerjaan proyek adalah tidak hujan.

BAB II

TINJAUAN PUSTAKA

2.1 Tinjauan Umum

Pada bab sebelumnya sudah dijelaskan secara singkat mengenai yang akan dibahas pada tugas akhir ini seperti maksud, tujuan, manfaat dan batasan-batasan untuk penelitian. Pada bab ini akan menjelaskan tinjauan-tinjauan pustaka yang digunakan sebagai referensi untuk mengerjakan tugas akhir ini dan juga agar tugas akhir ini tidak sama dengan tugas akhir lainnya maka dari itu sebelumnya mengerjakan tugas akhir ini harus meninjau pustaka-pustaka yang sudah diterbitkan.

Pada tugas akhir ini ada empat pustaka yang ditinjau yaitu, perbandingan metode estimasi antara konvensional dengan BIM, implementasi konsep *Building Information Modelling*, penggunaan *software Autodesk Revit* untuk mengestimasikan biaya dan implementasi BIM untuk scheduling simulation.

2.2 Perbandingan Metode Estimasi antara Metode Konvensional dan BIM Estimate dengan Actual Cost

Berdasarkan penelitian Sylvester dan Tim (2010) yang berjudul “*Evaluation of Building Information Modeling (BIM) Estimating Methods in Construction Education*”, mahasiswa dari Universitas East Caroline. Pada penelitian ini studi kasusnya yaitu rangka baja kemudian membandingkan tiga metode yaitu (1) *actual cost* yang di dapat dari biaya secara rill yang dikeluarkan untuk suatu proyek, (2) *students estimation* yang didapatkan dari mahasiswa yang melakukan estimasi secara manual dan (3) *BIM estimate* yang didapatkan dari penggunaan perangkat lunak yang berbasis *Open BIM*. Dari hasil analisis didapat untuk *actual cost* sebesar \$270,097, kemudian untuk estimasi yang dilakukan mahasiswa kemudian di rata-rata mendapat \$302,95 yang berarti terjadi selisih 9,72% dari *actual cost*, selanjutnya untuk *BIM estimate* mendapatkan \$256,952 yang berarti memiliki selisih -6,93% dari *actual cost*. Jika dilihat dari hasil tersebut dari tiga metode itu

yang lebih murah yaitu BIM *estimate*, namun ada catatan dari peneliti yaitu pada BIM *estimate* tidak menghitung aksesoris logam yang termasuk dalam *actual cost*.

2.3 Implementasi Konsep Building Information Modelling

Berdasarkan penelitian Saputra (2019) yang berjudul “Pengaplikasian *Building Information Modelling* (BIM) Dalam Desain Bangunan Gedung”, mahasiswa Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Sebelas Maret. Pada penelitian ini menyebutkan BIM adalah sistem kerja yang dapat mengintegrasikan model desain ke beberapa *software* pendukung open BIM, namun sebelum memodelkan *user* harus mengerti hal-hal dasar seperti, perhitungan untuk mendesain bangunan, memahami model bangunan secara detail dan cara menggunakan *software* yang akan digunakan. Pada penelitian ini menyebutkan beberapa manfaat dalam pengimplementasian BIM yaitu, dapat membantu *owner* dalam mengambil keputusan karena bisa melihat langsung perubahan biaya yang terjadi dan dengan BIM tidak terganggu dengan jarak dan waktu antar stakeholders.

2.4 Penggunaan Perangkat Lunak Autodesk Revit untuk Mengestimasikan Biaya

Berdasarkan penelitian Huzaini (2021) yang berjudul “Penerapan Konsep *Building Information Modelling* (BIM) 3D dalam Mendukung Pengestimasian Biaya Pekerjaan Struktur”, mahasiswa Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia. Pada penelitian ini menyebutkan hasil dari penggunaan *software* Autodesk Revit menghasilkan selisih Rp.45.797.339,64 dari perhitungan Rencana Anggaran Biaya (RAB) proyek yang menggunakan metode konvensional.

2.5 Implementasi BIM untuk *Scheduling Simulation*

Berdasarkan penelitian Akbar (2021) yang berjudul “Implementasi Konsep 4D BIM dalam Rencana Penjadwalan Pekerjaan Elektrikal dan Plumbing”, mahasiswa Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia. Pada penelitian ini menyebutkan terjadi perbedaan durasi pekerjaan elektrikal dan plumbing antara pengimplementasian konsep BIM dengan

proyek yang sudah direalisakan, pada permodelan didapat durasi total 30,64 hari sedangkan durasi total di proyek adalah 23 hari, selain itu hasil rencana jadwal juga berbeda pada proyek hanya berbentuk Gannt Chart sedangkan dalam penelitian ini mendapatkan hasil penjadwalan dalam bentuk 3D *Model base* yang dihubungkan dengan rencana jadwal sehingga menghasilkan 4D *Scheduling Simulation* yang terdapat *Gannt Chart* di dalamnya.

2.6 Tabel Perbandingan Penelitian

Berdasarkan tinjauan yang sudah dijelaskan sebelumnya, maka dapat dirangkum dalam Tabel 2.1 sebagai berikut.

Tabel 2. 1 Perbandingan dengan Penelitian Terdahulu

No.	Peneliti	Judul Penelitian	Lokasi	Tujuan Penelitian	Metode	Hasil Peneltian
1	Sylvester (2010)	<i>Evaluation of Building Information Modeling (BIM) Estimating Methods in Construction Education</i>	Bangunan rangka baja	Membandingkan perhitungan <i>actual cost</i> dengan <i>BIM estimate</i> dan <i>students estimation</i>	Menggunakan metode konvensional untuk <i>students estimation</i> dan menggunakan <i>software Open BIM</i> untuk <i>BIM estimate</i>	Untuk <i>students estimate</i> mendapat \$302,95 yang berarti terjadi selisih 9,72% dari <i>actual cost</i> , selanjutnya untuk <i>BIM estimate</i> mendapatkan \$256,952 yang berarti memiliki selisih -6,93% dari <i>actual cost</i> .
2.	Saputra (2021)	Pengaplikasian Building Information Modelling (BIM) Dalam Desain Bangunan Gedung	Tugas Perancangan Struktur Beton Teknik Sipil 2018 Kelompok 3	Pengimplementasian BIM pada tahap desain konseptual bangunan beton bertulang	Menggunakan Revit untuk visualisasi dan dibantu menggunakan Robot Structural Analysis	Pemodelan 3D pada Revit dapat diintegrasikan pada Robot Structural Analysis. Pada dasarnya BIM adalah sistem kerja yang dapat mengintegrasikan model desain ke beberapa <i>software</i> pendukung open BIM.

Lanjutan Tabel 2.1 Perbandingan dengan Penelitian Terdahulu

No.	Peneliti	Judul Penelitian	Lokasi	Tujuan Penelitian	Metode	Hasil Peneltian
3.	Huzaini (2021)	Penerapan Konsep Building Information Modelling (BIM) 3D dalam Mendukung Pengestimasian Biaya Pekerjaan Struktur	Proyek Pembangunan Kos 3 Lantai, Sadonoharjo, Ngaglik, Sleman, Yogyakarta.	Mengetahui perbedaan perhitungan anggaran biaya dengan penerapan konsep BIM dan metode konvensional	Menggunakan Autodesk Revit untuk memodelkan pekerjaan struktural dan mendapatkan estimasi biaya	Autodesk Revit menghasilkan selisih Rp. 45.797.339,64 dari perhitungan Rencana Anggaran Biaya (RAB) proyek yang menggunakan metode konvensional
4.	Akbar (2021)	Implementasi Konsep 4D BIM dalam Rencana Penjadwalan Pekerjaan <i>Electrical</i> dan <i>Plumbing</i>	Proyek Pembangunan Kos 2 Lantai Sleman Yogyakarta	Mengetahui penerapan 4DBIM dalam merencanakan jadwal dan mengestimasi durasi pekerjaan	Pengaplikasian dengan <i>BIM Product</i> dan AHSP	Mengetahui perbedaan durasi antara pengimplementasian konsep BIM dengan proyek dan mendapatkan <i>output 4D Scheduling Simulation</i>

Lanjutan Tabel 2.1 Perbandingan dengan Penelitian Terdahulu

No.	Peneliti	Judul Penelitian	Persamaan dan perbedaan
5.	Subarto (2021)	Implementasi Konsep <i>Building Information Modelling (BIM)</i> dalam merencanakan pengestimasiang biaya dan penjadwalan pekerjaan struktural.	<p>Persamaan dengan penelitian sebelumnya:</p> <ol style="list-style-type: none"> 1. Menggunakan <i>software Autodesk Revit</i> dalam memodelkan bangunan. 2. Penjadwalan menggunakan perangkat lunak Autodesk Navisworks dengan bantuan Microsoft <i>Project</i>. <p>Perbedaan dengan penelitian sebelumnya:</p> <ol style="list-style-type: none"> 1. Menganalisa biaya dan jadwal dalam satu proyek. 2. Melakukan penjadwalan pada pekerjaan struktural. 3. Studi kasus.

BAB III

LANDASAN TEORI

3.1 Tinjauan Umum

Pada bab sebelumnya telah dibahas mengenai tinjauan pustaka yang digunakan untuk tugas akhir ini dan akhirnya membandingkan penelitian-penelitian sebelumnya dengan penelitian yang akan dibahas pada tugas akhir ini. Pada bab ini akan membahas mengenai landasan teori yang digunakan pada tugas akhir ini. Pada bab ini akan menjelaskan landasan teori dari hulu sampai hilir untuk tugas akhir ini mulai dari proyek konstruksi, struktur bangunan, manajemen proyek, lean construction, *Building Information Modelling*, Autodesk Revit, Autodesk Navisworks dan rencana penjadwalan. Dengan memahami landasan teori diharapkan pembaca dapat mengetahui dasar-dasar yang dipakai pada saat implementasi konsep *Building Information Modelling*.

3.2 Proyek Konstruksi

Menurut Rani (2016) proyek adalah suatu kegiatan yang memiliki kurun waktu tertentu dan memiliki sumber daya terbatas untuk mencapai hasil akhir yang telah ditentukan. Pada bahan ajar Rayendra (2020) rangkaian kegiatan yang mempunyai jangka waktu tertentu dengan memanfaatkan sumber daya (manusia, uang, alat dan material) yang tersedia, untuk mencapai suatu tujuan mewujudkan bangunan. Dalam mencapai hasil akhir tersebut, kegiatan proyek dibatasi dengan anggaran, jadwal dan mutu. Sedangkan kata konstruksi dapat diartikan sebagai tatanan dari beberapa elemen pada suatu bangunan yang kedudukan setiap bagiannya sesuai dengan fungsinya. Secara umum, konstruksi terbagi menjadi dua yaitu:

1. Konstruksi Bangunan Gedung, yang terdiri dari perumahan, hotel, sekolah, rumah sakit dan bangunan gedung lainnya.
2. Konstruksi Bangunan Sipil, seperti terowongan, jalan, lapangan terbang, jembatan dan lain-lain.

Dari penjelasannya sebelumnya maka dapat ditarik kesimpulan proyek konstruksi adalah suatu aktivitas yang dilakukan sesuai jadwal dan anggaran yang telah ditentukan, untuk menyusun beberapa elemen bangunan sesuai dengan mutu dan fungsinya.

3.3 Struktur Bangunan Gedung

Menurut peraturan menteri pekerjaan umum (2008) bangunan gedung adalah perwujudan fisik dari hasil pekerjaan konstruksi yang menyatu dengan tempat kedudukannya, sebagian atau seluruhnya ada diatas dan/atau di dalam tanah dan/atau air, yang difungsikan manusia sebagai tempat melakukan kegiatan, hunian, kegiatan agama, kegiatan sosial, budaya, maupun kegiatan khusus.

3. 3.1 Jenis Struktur Bangunan Gedung

Seperti yang telah dijelaskan sebelumnya konstruksi terbagi menjadi bangunan gedung dan juga bangunan sipil. Dari kedua jenis konstruksi tersebut secara umum dibagi menjadi beberapa struktur bangunan, namun pada saat ini akan membahas mengenai bangunan gedung. Pada bangunan gedung jenis struktur bangunan dibagi menjadi tiga jenis, sebagai berikut.

1. Struktur beton bertulang

Pada SNI 2847:2013 menjelaskan beton bertulang adalah beton struktural yang diberi perkuatan dengan baja tulangan dengan jumlah baja prategang atau tulangan non-prategang minimum yang ditetapkan. Struktur beton bertulang banyak digunakan untuk bangunan yang memiliki tingkat struktur menengah hingga tinggi. Jenis ini secara umum dipilih karena pekerjaannya cenderung mudah.

2. Struktur baja

Menurut Departemen Pekerjaan Umum (2007) baja konstruksi adalah *alloy steel*, pada umumnya baja konstruksi mengandung lebih dari 98% besi dan kandungan karbon kurang dari 1%.

3. Struktur komposit

Menurut Nayiroh (2016) komposit adalah hasil perpaduan dari dua bahan atau lebih yang memiliki sifat bahan berbeda-beda satu sama lain baik itu dilihat dari fisik dan juga sifat kimianya dan tetap terpisah dalam hasil akhir bahan komposit. Pada bangunan gedung struktur komposit yang dimaksud adalah gabungan dari beton dan profil baja yang dapat memikul gaya dan momen. Pada umumnya struktur komposit digunakan pada balok dan kolom namun tidak menutup kemungkinan digunakan pada komponen struktur yang lain.

3.4 Manajemen Proyek

Menurut Dimyati dan Nurjaman (2014), manajemen proyek adalah proses merencanakan, mengorganisasi, memimpin dan mengendalikan suatu kegiatan organisasi dan sumber daya lainnya yang kemudian bisa mencapai tujuan organisasi yang telah ditentukan. Pada bahan ajar Rayendra (2020) menjelaskan manajemen adalah suatu metode/teknik atau proses untuk mencapai suatu tujuan tertentu secara sistematis dan efektif, melalui tindakan perencanaan (*planning*), pengorganisasian (*organizing*), pelaksanaan (*controlling*) dengan mengelola dan menggunakan sumber daya yang ada secara efisien. Fungsi dari manajemen proyek dijelaskan oleh beberapa ahli manajemen, salah satunya Dimyati dan Nurjaman (2014) yang mengemukakan fungsi manajemen terbagi menjadi *Planning*, *Organizing*, *Actuating*, dan *Controlling*.

1. Fungsi perencanaan (*Planning*)

Perencanaan bertujuan untuk mengambil suatu keputusan berupa pengolahan data dan informasi yang dipilih untuk direalisasikan, seperti membuat DED dan RAB.

2. Fungsi Organisasi (*Organizing*)

Fungsi ini untuk mempersatukan kumpulan kegiatan yang memiliki tujuan berbeda-beda namun saling berhubungan dan berinteraksi untuk mencapai tujuan organisasi, seperti menyusun penjadwalan proyek.

3. Fungsi Pelaksanaan (*Actuating*)

Fungsi pelaksanaan untuk menyelaraskan semua pelaku organisasi yang terkait di organisasi untuk melaksanakan kegiatan atau proyek, seperti pengarahan tugas dan lain-lain.

4. Fungsi Pengendalian (*Controlling*)

Fungsi ini bertujuan untuk mengukur kualitas dan menganalisa serta mengevaluasi kegiatan, seperti memberi saran.

Manajemen untuk konstruksi adalah suatu alat agar kegiatan-kegiatan proyek lebih efektif dan efisien, parameter yang digunakan adalah waktu dan biaya dari setiap kegiatan proyek konstruksi.

3. 4.1 *Bill of Quantity* (BOQ)

Menurut Nadeem & Tim (2015) BOQ menyediakan kerangka kerja estimasi terstruktur untuk proyek konstruksi dan merupakan bagian dari rencana pengelolaan material proyek. BOQ digunakan pada saat proses tender untuk pemilihan kontraktor, BOQ digunakan untuk memperkirakan biaya dan membandingkan harga tender yang diajukan oleh berbagai kontraktor. Namun selain itu juga digunakan pasca tender saat kontraktor terpilih melakukan pengadaan material, perencanaan dan pengendalian proyek. Untuk menghitung BOQ memiliki satuan berbeda-beda. Contohnya untuk pekerjaan pemasangan menggunakan satuan kilogram (kg), untuk pekerjaan bekisting menggunakan satuan meter persegi (m^2), untuk pekerjaan pengecoran menggunakan satuan meter kubik (m^3), dan juga ada beberapa pekerjaan yang bersifat *lumpsum* yang artinya harus sama dengan *Detail Engineering Design* (DED).

Pada proyek yang menerapkan konsep BIM, BIM digunakan untuk mengubah BOQ dari format manual ke format elektronik. Usulan yang di maksud adalah untuk menyelesaikan masalah-masalah yang berkaitan dengan kinerja dan visualisasi dalam persiapan dan penggunaan BOQ, dengan 3D *modelling* lebih memudahkan untuk memvisualisasikan daripada dengan cara konvensional hanya menggunakan gambar 2D.

3. 4.2 Analisis Harga Satuan Pekerjaan (AHSP)

Menurut Arrunan dan & Tim (2011) harga satuan pekerjaan adalah harga pada suatu jenis pekerjaan yang memiliki satuan tertentu sesuai dengan rincian komponen seperti tenaga kerja, bahan dan peralatan yang digunakan dalam suatu jenis pekerjaan tersebut.

Analisa harga satuan di dalamnya menunjukkan harga dan jumlah tenaga, material dan peralatan, maka dari itu AHSP sebagai pedoman awal sebelum membuat Rencana Anggaran Biaya (RAB). Harga satuan bahan dan upah tenaga kerja untuk tiap-tiap daerah berbeda-beda sehingga dalam membuat anggaran biaya suatu proyek harus mengikuti harga satuan bahan dan upah tenaga kerja daerah sesuai lokasi proyek.

3. 4.3 Rencana Anggaran Biaya (RAB)

Menurut Nugroho dan Tim (2009) RAB proyek ialah perhitungan biaya yang dibutuhkan oleh suatu proyek konstruksi seperti biaya bahan, upah tenaga dan biaya lain yang masih berhubungan dengan proyek berdasarkan perhitungan volume pekerjaan. Penyusunan RAB adalah hal yang sangat penting dilakukan dalam merencanakan suatu proyek karena jika tidak proyek tersebut tidak dapat diperkirakan biayanya karena RAB tidak hanya biaya langsung namun juga mempertimbangkan biaya tidak langsung. Anggaran biaya proyek setiap daerah dengan pembangunan yang sama akan berbeda karena setiap daerah memiliki harga satuan yang berbeda seperti harga bahan dan upah pekerja. Perhitungan RAB dapat dilihat pada persamaan 3.1.

$$\text{Rencana Anggaran Biaya (RAB)} = \Sigma \text{ Volume} \times \text{AHSP} \quad (3.1)$$

3.5 Lean Construction

Lean construction menurut Mudzakir A dan Tim (2017) adalah metode yang digunakan untuk meminimalisir *waste* pada pekerjaan konstruksi seperti material dan waktu untuk tujuan meningkatkan nilai (*value*). *Waste* menurut Mudzakir A & Tim (2017) dapat diartikan semua kehilangan yang dihasilkan oleh aktivitas yang mempunyai biaya, baik itu biaya langsung atau biaya tidak langsung namun tidak menambah manfaat atau nilai dari sudut pandang *owner*. *Lean construction* sangat

melekat dengan BIM karena dengan metode BIM kita dapat mengurangi *waste construction* pada saat pengadaan material namun dengan catatan harus memodelkan permodelan dengan sangat presisi seperti yang akan dibangun walaupun pada kenyataannya *waste construction* tidak bisa sepenuhnya dihindari pada pelaksanaan proyek konstruksi.

3.6 Building Informasi Modelling

Building Information Modelling (BIM) menurut Eastman dan Tim (2011) ialah salah satu perkembangan teknologi di bidang *architecture, engineering, dan construction* (AEC). Dengan BIM, permodelan dilakukan secara digital sehingga memiliki akurasi yang tinggi dibandingkan dengan cara manual. Setelah permodelan selesai, hasilnya dapat mendukung kegiatan pengadaan fabrikasi dan konstruksi. Jika diimplementasikan dengan baik, BIM dapat memfasilitasi proses perencanaan dan konstruksi secara terintegrasi yang dapat menghasilkan bangunan berkualitas dengan biaya yang lebih rendah dan mengurangi durasi proyek.

Sedangkan menurut Baskoro (2019) BIM adalah suatu konsep atau proses yang bertujuan menghasilkan dan mengelola suatu data *project* dalam siklus proyeknya secara *real time* dalam bentuk 3D dengan tujuan meningkatkan produktivitas dalam proses perencanaan dan konstruksi. Proses ini mendapatkan beberapa informasi meliputi informasi geografis, geometri bangunan, hubungan spatial, sifat dari komponen bangunan itu sendiri, kebutuhan material, jumlah biaya dan penjadwalan.

Indraprastha dan Tim (2018) menjelaskan bahwa pada BIM mempunyai karakteristik yang terbagi menjadi tiga, yaitu.

1. BIM ialah pendekatan konstruksi baru yang menggunakan visualisasi 3D dari atribut fisik dan fungsional dengan melibatkan proses perencanaan dan pembangunan asset bangunan.
2. BIM ialah proses pembuatan data set digital yang kemudian membentuk model 3D dengan informasi yang melekat di dalamnya dengan lingkup kolaborasi

3. Prinsip BIM ialah proses pembuatan model 3D dan data dengan cara bersamaan dan kolaborasi antara pihak-pihak yang terlibat dalam proses pembangunan.

3. 6.1 Level Of Development (LOD) dan Dimensi dari BIM

Level Of Development (LOD) menurut BIM Forum (2019) adalah alat yang digunakan para pengguna BIM untuk meningkatkan kualitas komunikasi mengenai karakteristik elemen dalam model. LOD terbagi menjadi beberapa level, sebagai berikut.

1. LOD 100

Elemen model bisa direpresentasikan secara grafis dalam permodelan dengan representasi umum atau simbol.

2. LOD 200

Secara grafis elemen model diwakili dalam permodelan sebagai sistem generik, objek, atau perakitan dengan perkiraan ukuran, bentuk, jumlah, lokasi dan orientasi.

3. LOD 300

Secara grafis elemen model diwakili dalam permodelan sebagai sistem tertentu, objek atau perakitan dalam hal ukuran, bentuk jumlah, lokasi dan orientasi.

4. LOD 350

Secara grafis elemen model diwakili pada permodelan sebagai sistem tertentu, objek atau perakitan dalam hal ukuran, bentuk, jumlah, lokasi, orientasi dan interface dengan sistem bangunan lainnya.

5. LOD 400

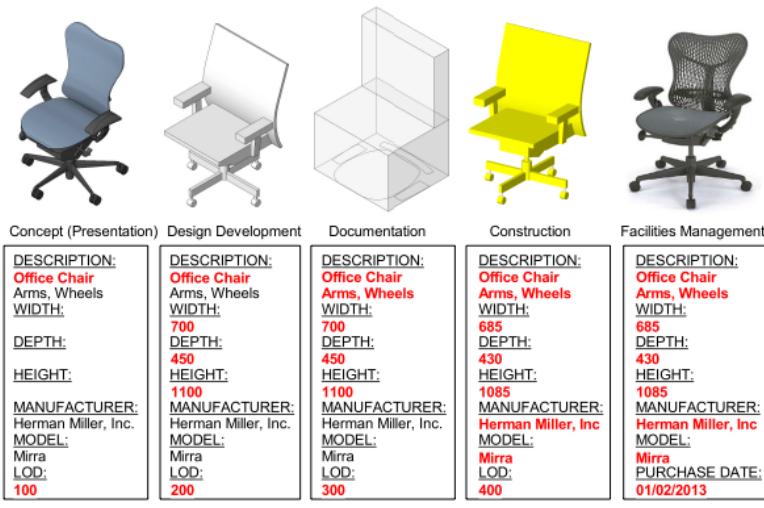
Secara grafis elemen model diwakili dalam permodelan sebagai sistem tertentu, objek atau perakitan dalam hal ukuran, bentuk jumlah, lokasi dan orientasi dengan detail, perakitan, fabrikasi dan informasi pemasangan.

6. LOD 500

Elemen model adalah representasi yang sudah diverifikasi di lapangan dalam hal ukuran, bentuk, jumlah, lokasi dan orientasi.

LEVEL of DEVELOPMENT

LOD 100 LOD 200 LOD 300 LOD 400 LOD 500



Gambar 3. 1 LOD

(Sumber: practicalbim.blogspot.com)

Implementasi konsep BIM memiliki tahapan-tahapan dalam merealisasikan sebuah bangunan, menurut Czmoch & Tim (2014) pada umum dibagi menjadi lima dimensi. Penerapan konsep BIM tidak hanya memudahkan visualisasi dari 2D ke 3D namun ada beberapa keluaran lainnya yaitu 4D,5D,6D hingga 7D.

1. BIM 3D

Keluaran BIM 3D yaitu berbasis objek permodelan parametric, saat ini diterima sebagai perpanjangan dari desain 2D.

2. BIM 4D

BIM 4D menciptakan peluang yang baru untuk permodelan informasi, pembagian proyek ke dalam fase, visualisasi fase, simulasi jadwal kerja dan perencanaan yang akurat untuk pengiriman produk dan bahan. Keluaran BIM

4D yaitu urutan pekerjaan atau penjadwalan proyek seperti material, waktu, pekerja, dll.

3. BIM 5D

Untuk BIM 5D keluarannya yaitu estimasi biaya, ini adalah perpanjangan dari BIM 4D dengan variable lain. Dengan bantuan BIM 5D dapat dengan mudah membanding total biaya dari berbagai alternatif. Pada umumnya implementasi BIM di Indonesia sampai dimensi ke-lima.

4. BIM 6D

Untuk BIM 6D yaitu pembangunan berkelanjutan maka dari itu mempertimbangkan dampak lingkungan termasuk deteksi konflik dan analisis energi.

5. BIM 7D

BIM 7D adalah fasilitas manajemen, Basis data harus diperluas dengan informasi terperinci untuk setiap elemen seperti bangunan (struktur), *finishing* (misalnya jenis keramik) dan semua peralatan (lampu, pemanas, dll). Masa garansi dan konsumsi waktu peralatan juga masuk di dalamnya, ini memungkinkan pemeliharaan Gedung yang nyaman dan Ketika terjadi kegagalan akan dapat dengan cepat menemukan item dan diperbaiki.



Gambar 3. 2 BIM

(Sumber: www.linkedin.com)

3. 6.2 Tahapan Penerapan *Building Information Modelling* pada Project

Untuk menerapkan BIM secara keseluruhan pada suatu proyek pembangunan selain harus mengadakan pelatihan untuk pihak-pihak yang terkait, namun juga harus melakukan pengadaan perangkat keras dan lunak. Menurut Indraprastha & Tim (2018) untuk mengimplementasikan BIM harus mempunyai lingkungan BIM yang memerlukan organisasi untuk menjalankan proyek berbasis Building Information Modelling, lingkungan BIM yang dimaksud terdiri dari.

1. Perangkat lunak yang digunakan sesuai dengan fungsinya, seperti
 - a. BIM authoring *software*
 - b. BIM reviewing *software*
 - c. BIM coordination *software*
 - d. *Software* analisis
 - e. Dst
2. Perangkat keras yang memadai untuk menjalankan setiap perangkat lunak yang telah disebutkan sebelumnya.

3. *Project* coordination workspace atau sistem pengelolaan dokumen dan protokol untuk mengelola aset-set BIM dalam organisasi dan untuk berhubungan dengan pihak lain.

3.7 Definisi Autodesk Revit

Menurut Revit Architecture (2010) platform Autodesk Revit untuk BIM adalah sistem desain dan dokumentasi yang mendukung desain, gambar, dan *schedule* yang diperlukan untuk proyek bangunan. BIM memberikan informasi tentang desain, ruang lingkup, jumlah dan fase ketika dibutuhkan.

Pada model Autodesk Revit, setiap lembar gambar, tampilan 2D dan 3D, dan *schedule* adalah penyajian informasi dari database model bangunan dasar yang sama. Saat dalam menggambarkan dan tampilan *schedule*, Revit Architecture mengumpulkan informasi tentang proyek pembangunan dan mengoordinasikan informasi ini di semua representasi lain dari proyek. Autodesk Revit menginformasikan mengenai bangunan yang diintegrasikan langsung kepada model dengan demikian bisa mendapatkan output estimasi *quantity take off* material pada setiap pekerjaan contohnya pekerjaan struktural. Namun, jika permodelan tidak lengkap atau salah, jumlah output bisa tidak mencukupi atau tidak akurat. Untuk mendapatkan jumlah yang akurat, harus dibuat permodelan yang mendekati konstruksi yang sebenarnya.

Kebanyakan istilah pada Autodesk Revit masih umum apalagi untuk kebanyakan para arsitek, namun untuk mempelajari sebuah *software* harus mengetahui istilah - istilah yang ada di dalamnya. Berikut adalah istilah-istilah yang ada pada Autodesk Revit sesuai yang telah dijelaskan pada Revit Architecture (2010).

1. *Project*

Project adalah database informasi tunggal untuk desain, file *project* berisi semua informasi untuk desain bangunan, dari geometri hingga data konstruksi. Informasi ini mencakup komponen yang digunakan untuk merancang model, sudut pandang proyek, dan gambar desain. Dengan menggunakan satu file *project*, Autodesk Revit memudahkan untuk

mengubah desain dan memiliki perubahan yang tercermin di semua area yang terkait.

2. *Level*

Level adalah bidang horizontal yang tak terbatas yang bertindak sebagai referensi untuk elemen, seperti atap, lantai, dan langit-langit. Pada praktiknya penggunaan level untuk menentukan ketinggian vertikal atau lantai di dalam bangunan.

3. *Element*

Ketika membuat *project* pasti menambah elemen-elemen parametrik revit ke dalam desain. Pada Autodesk Revit mengklasifikasikan elemen berdasarkan kategori, *family* dan *type*.



Gambar 3. 3 Tingkatan Elemen

(Sumber: Architecture 2011 User's Guide)

4. *Category*

Category adalah sekelompok elemen yang digunakan untuk memodelkan atau mendokumentasikan desain bangunan. Sebagai contoh, kategori elemen model termasuk dinding dan balok.

5. *Family*

Category adalah sekelompok elemen yang digunakan untuk memodelkan atau mendokumentasikan desain bangunan. Sebagai contoh, kategori elemen model termasuk dinding dan balok.

6. *Type*

Setiap family bisa memiliki beberapa *type*. *Type* bisa berupa ukuran dan sudut.

7. *Instance*

Instance adalah item actual yang ditempatkan dalam proyek dan memiliki lokasi tertentu di bangunan atau di lembar gambar.

3.8 Rencana Penjadwalan

Menurut Napsiyana (2007) pada Mulyadi (2016) penjadwalan adalah mengalokasikan waktu yang tersedia untuk melakukan aktivitas pekerjaan untuk menyelesaikan proyek agar mendapatkan hasil yang maksimum dengan pertimbangan keterbatasan yang ada. Penjadwalan proyek ialah runtutan aktivitas tugas atau jenis pekerjaan berdasarkan waktu kegiatan proyek yang digunakan sebagai garis pedoman pelaksanaan proyek. Penjadwalan proyek juga menentukan waktu aktivitas di mulai dan selesai, maka dari itu biaya dan sumber daya manusia atau pekerja dapat disesuaikan berdasarkan kebutuhan waktu yang ditentukan.

3. 8.1 *Work breakdown structure (WBS)*

Menurut Marchewka (2015) pada Akbar (2021) cara kerja WBS adalah mengurangi atau membagi pekerjaan-pekerjaan pada proyek menjadi komponen-komponen yang lebih kecil atau detail agar mudah mengatur/menugaskan sumber daya yang ada.

Dalam membuat WBS ada beberapa hal yang harus di perhatikan, sebagai berikut.

1. WBS mencakup keseluruhan tugas/kegiatan yang dilaksanakan pada proyek.
2. Proyek harus berfokus untuk menghasilkan sesuatu tidak hanya berfokus pada kegiatan tertentu.
3. WBS membantu dalam pembuatan penjadwalan dan penganggaran proyek saat tahap perencanaan.

4. Memastikan pekerja yang sudah diberi tugas atau pekerjaan sesuai WBS yang memiliki tingkat kerincian yang diinginkan telah terlibat dalam pekerjaan proyek tersebut.

3. 8.2 Hubungan atau Keterikatan Tiap Pekerjaan

Menurut Hamilton (1997) pada Widjaya dan Tim (2007) terdapat tiga hal yang harus diperhatikan pada saat menyusun urutan pekerjaan seperti berikut.

1. Predecessor

Predecessor adalah pekerjaan sebelum atau pekerjaan yang mendahului pekerjaan yang bersangkutan.

2. Successor

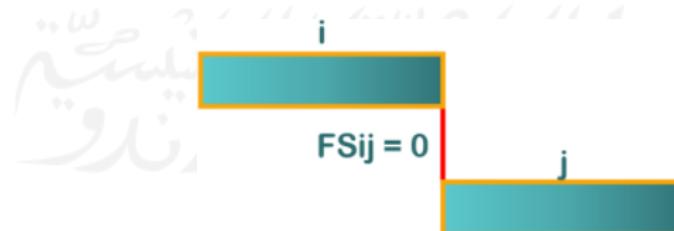
Successor adalah seluruh pekerjaan yang terjadi sesudah pekerjaan yang bersangkutan.

3. Concurrent

Concurrent adalah pekerjaan-pekerjaan yang bisa terjadi atau berlangsung bersama-sama dengan pekerjaan yang bersangkutan.

Setiap tugas atau pekerjaan harus memiliki hubungan atau keterikatan, cara untuk membuat urutan antar pekerjaan adalah dengan menggambar hubungan pekerjaan seperti sebagai berikut sesuai dengan Sulistyantoro (2020).

1. FS (*Finish to Start*)



Gambar 3. 4 *Finish to Start*

(Sumber: Sulistyantoro, 2020)

Finish to start yaitu hubungan yang menunjukkan bahwa mulainya kegiatan berikutnya tergantung pada selesainya kegiatan sebelumnya.

2. FF (*Finish to Finish*)

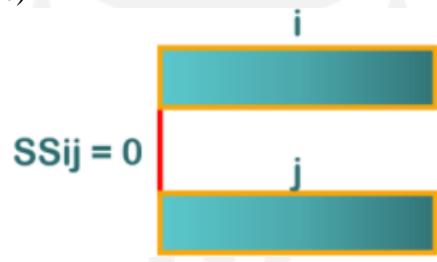


Gambar 3. 5 Finish to Finish

(Sumber: Sulistyantoro, 2020)

Finish to Finish yaitu hubungan yang menunjukkan bahwa selesainya kegiatan berikutnya tergantung pada selesainya kegiatan sebelumnya.

3. SS (*Start to Start*)



Gambar 3. 6 Start to Start

(Sumber: Sulistyantoro, 2020)

Start to Start yaitu hubungan yang menunjukkan bahwa mulainya kegiatan berikutnya tergantung pada mulainya kegiatan sebelumnya.

4. SF (*Start to Finish*)



Gambar 3. 7 Start to Finish

(Sumber: Sulistyantoro, 2020)

Start to Finish yaitu hubungan yang menunjukkan bahwa selesainya kegiatan berikutnya tergantung pada mulainya kegiatan sebelumnya.

3. 8.3 Estimasi Durasi Pekerjaan

Ibrahim (2012) mengatakan sebelum menyusun *time schedule* harus memperhatikan bagian-bagian pekerjaan yang terkait dan juga pekerjaan-pekerjaan yang bisa dimulai tanpa menunggu pekerjaan yang lain selesai.

Soeharto (1999) dalam merencanakan waktu pekerjaan dapat dihitung menggunakan persamaan 3.2 sebagai berikut.

$$T = \frac{k \times V}{N} \quad (3.2)$$

dengan:

T = Lama Pekerjaan (minggu)

K = Koefisien Tenaga Kerja dalam Analisa Harga Satuan

V = Kuantitas Pekerjaan

N = Jumlah Tenaga Kerja (orang)

Namun pada penelitian ini untuk mendapatkan lama pekerjaan atau total durasi pekerjaan sebelumnya harus menghitung produktifitas pekerjaan. Produktifitas pekerjaan dapat dihitung menggunakan persamaan 3.3 sebagai berikut.

$$\text{Produktifitas pekerjaan} = \frac{\text{Volume Existing}}{\text{Durasi Pekerjaan Existing}} \quad (3.3)$$

Dari persamaan tersebut di dapatkan produktifitas pekerjaan yang memiliki satuan kuantitas/minggu. Selanjutnya untuk mendapatkan total durasi baru yang akan dimasukkan ke dalam pada Microsoft *Project* menggunakan persamaan 3.4 sebagai berikut.

$$\text{Durasi} = \frac{\text{Volume Permodelan}}{\text{Produktivitas Pekerjaan}} \quad (3.4)$$

Untuk membuat penjadwalan sebuah proyek dapat dibantu dengan menggunakan *Gantt Chart*. Menurut Kumar (2005) *Gantt Chart* banyak digunakan

dan sangat popular karena sederhana sehingga mudah dimengerti. Pada *Gantt Chart*, setiap tugas membutuhkan satu baris sedangkan tanggal berjalan disepanjang bagian atas dalam penambahan hari, minggu atau bulan, tergantung dengan total waktu pengerjaan proyek. Waktu yang diharapkan setiap tugas diwakili oleh horizontal yang ujung kirinya menandai awal tugas dan ujung kanan menandai penyelesaian tugas.

3.9 Definisi Autodesk Navisworks

Menurut Profox (2013) Autodesk Navisworks membantu arsitektur dan tim konstruksi meningkatkan control atas hasil proyek. Dengan Autodesk Navisworks detail-detail desain dapat dikumpulkan dan ditinjau oleh semua pemangku kepentingan pada proyek dan juga membantu mengoptimalkan alur kerja BIM. Pada Autodesk Navisworks pengguna dapat menggabungkan desain yang telah dibuat dalam *software* seperti Autodesk Revit dengan geometri dan informasi dari alat desain lain dalam berbagai format terlepas dari ukuran file. Hasilnya adalah pandangan keseluruhan proyek yang membantu untuk mengambil keputusan desain yang lebih baik, meningkatkan akurasi dokumentasi konstruksi dan dapat memprediksi kinerja dan perencanaan.

3. 9.1 Autodesk Navisworks *Manage*

Menurut Profox (2013) Autodesk Navisworks Manage adalah solusi tinjauan komprehensif untuk analisis, simulasi, dan koordinasi informasi proyek. Data desain multidisiplin dapat digabungkan menjadi satu terintegrasi untuk manajemen interferensi dan clash detection. Navisworks Manage membantu profesional desain dan konstruksi mengantisipasi dan menghindari potensi masalah konstruksi sebelumnya.

3. 9.2 Autodesk Navisworks *Simulate*

Menurut Profox (2013) Autodesk Navisworks Simulate menyediakan *tools* untuk meninjau, menganalisis, simulasi, dan koordinasi informasi proyek. Simulasi 4D yang komprehensif, animasi dan kemampuan photorealism memungkinkan

demostrasi maksud desain dan simulasi konstruksi untuk memberikan wawasan dan predikabilitas yang lebih baik.



BAB IV

METODOLOGI PENELITIAN

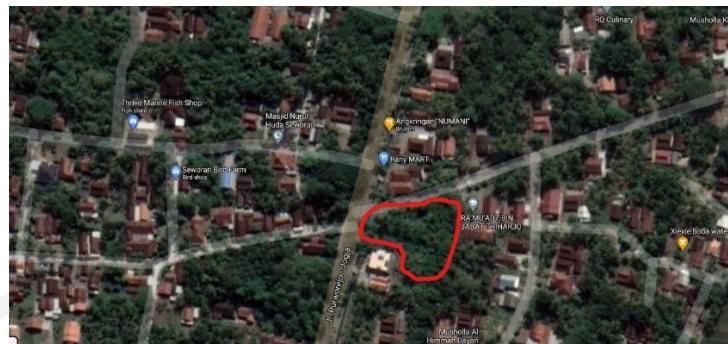
4.1 Tinjauan Umum

Pada bab sebelumnya telah menjelaskan definisi-definisi dari proyek konstruksi, struktur bangunan, manajemen proyek, *lean construction*, *Building Information Modelling* (BIM), Autodesk Revit, rencana penjadwalan dan Autodesk Navisworks serta pengaplikasian perangkat lunak yang digunakan pada tugas akhir ini. Bab ini akan menjelaskan metode penelitian yang digunakan pada tugas akhir ini dan juga data-data yang digunakan pada penelitian ini.

Seperti dijelaskan pada bab-bab sebelumnya penelitian ini menjelaskan mengenai implementasi konsep *Building Information Modelling* (BIM) dalam merencanakan estimasi biaya dan penjadwalan pekerjaan struktural. Sistematis dari penelitian ini adalah mengumpulkan data kemudian setelah didapatkan data-data yang digunakan selanjutnya melakukan permodelan pada Autodesk Revit dan Autodesk Navisworks.

4.2 Objek dan Subjek Penelitian

Menurut Supranto (2000) objek penelitian adalah sekelompok elemen yang berupa orang, organisasi atau barang yang hendak diteliti. Objek penelitian untuk tugas akhir ini adalah penerapan konsep BIM pada pekerjaan struktural. Menurut Arikunto (2007) subjek penelitian ialah sesuatu yang penting di dalam penelitian, subjek penelitian harus ditata sebelum siap untuk mengumpulkan data, subjek penelitian untuk tugas akhir ini pada Proyek Pembangunan Gedung DRC Bank BPD Wates DIY yang berada di Jl. Nasional III, Klewonan, Triharjo, Wates Kab. Kulon Progo Yogyakarya. Berikut adalah gambar lokasi Proyek Pembangunan:



Gambar 4. 1 Peta Lokasi Proyek Pembangunan Gedung DRC Bank BPD Wates DIY

(Sumber: Google Map)

4.3 Teknik Pengumpulan Data

1. Data Primer

Menurut Sugiyono (2019) data primer adalah data yang langsung memberikan data kepada pengumpul data. Data didapatkan secara langsung oleh peneliti dari sumber pertama atau dari tempat objek penelitian. Pada penelitian ini yang termasuk dalam data primer adalah sebagai berikut.

- Dokumen *Detail Engineering Design* (DED)
- Dokumen *As Built Drawing*
- Dokumen *Bill of Quantity* (BOQ)
- Laporan progres mingguan proyek

2. Data Sekunder

Menurut Sugiyono (2019) data sekunder adalah sumber data yang tidak didapatkan secara langsung memberikan data kepada pengumpul data, misalkan lewat perantara orang lain atau lewat dokumen. Pada penelitian ini yang termasuk dalam data sekunder yaitu,

- Standar Harga Barang dan Jasa (SHBJ) dari Lampiran PB-26-2019 dari Kulon Progo.
- Analisa Harga Satuan Pekerjaan (AHSP) dari PERWAL no. 79 tahun 2018 kota Yogyakarta.
- Jurnal yang berkaitan dengan implementasi BIM 4D dan 5D

4.4 Perangkat Lunak

Untuk mengimplementasikan konsep *Building Information Modelling* (BIM) maka dibutuhkan perangkat lunak penunjang agar tercapai tujuan penelitian. Pada penelitian ini menggunakan beberapa perangkat lunak pendukung.

1. Autodesk Revit

Autodesk Revit adalah informasi mengenai bangunan yang diintegrasikan langsung kepada model dengan demikian bisa mendapatkan output estimasi *quantity take off material* pada setiap pekerjaan contohnya pekerjaan struktural. Namun, jika permodelan tidak lengkap atau salah, jumlah output bisa tidak mencukupi atau tidak akurat. Untuk mendapatkan jumlah yang akurat, harus dibuat permodelan yang mendekati konstruksi yang sebenarnya.

2. Microsoft Project

Microsoft Project digunakan untuk membuat berbagai tugas atau pekerjaan yang terlibat dalam pelaksanaan bangunan, yang masing-masing pekerjaan telah ditentukan dalam hal durasi dan saling ketergantungan dengan pekerjaan lainnya, sehingga memunculkan diagram Gantt yang selanjutnya akan memantau pelaksanaan pekerjaan.

3. Autodesk Navisworks

Autodesk Navisworks digunakan untuk menghasilkan virtual konstruksi dengan pendekatan permodelan berbasis BIM dan dengan daftar tugas atau pekerjaan diatur dalam diagram Gantt.

4.5 Tahapan Penelitian

Penelitian ini dilakukan dengan beberapa tahap untuk mendapatkan hasil yang optimal dalam penyelesaian tugas akhir ini dengan setiap tahapnya memiliki kesinambungan. Jenis penelitian ini adalah studi kasus yang berarti meneliti suatu objek yang telah ditentukan sebelum memulai pengumpulan data, namun penelitian ini dapat digunakan sebagai pertimbangan proyek lain yang sejenis. Penelitian ini dibagi menjadi lima tahap penelitian, yaitu:

4. 5.1 Tinjauan Pustaka

Studi literatur adalah membaca penelitian-penelitian sebelumnya yang dilakukan kemudian agar tidak terjadi plagiasi dengan penelitian sebelumnya, kemudian merumuskan masalah yang agar penelitian ini fokus di suatu permasalahan.

4. 5.2 Mengumpulkan Data

Menentukan lokasi yang sesuai dengan topik penelitian dalam kasus ini peneliti memilih lokasi Proyek Pembangunan Gedung DRC Bank BPD Wates DIY di karena bersamaan dengan lokasi Praktik Kerja Magang sehingga memudahkan untuk pengumpulan data proyek yang dibutuhkan.

4. 5.3 Permodelan dan Analisis Estimasi Biaya Pekerjaan Struktural

1. Permodelan 3D pada Autodesk Revit

Penelitian dilakukan dengan pendekatan permodelan menggunakan perangkat lunak Autodesk Revit. Tahapan ini adalah untuk input data yang didapat dari proyek, namun karena data yang didapat dari proyek berupa Detail Engineering Drawing (DED) berbentuk 2D maka dari itu harus dimodelkan ke dalam 3D dengan menggunakan perangkat lunak Autodesk Revit.

2. Pembuatan parameters *project*

Untuk mempermudah klasifikasi saat melakukan *quantity take off material*, maka dilakukan pembuatan *parameters project* baru seperti jenis tulangan, jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan. *Parameter project* ini digunakan untuk menunjang beberapa keluaran kuantitas material seperti volume pembesian, volume bekisting dan volume beton.

3. Analisis harga satuan pekerjaan untuk pekerjaan struktural

Sebelum melakukan *quantity take off material* agar total harga muncul maka harus memasukkan harga untuk setiap pekerjaan seperti pembesian, bekisting dan pengecoran. Dalam merancang harga pekerjaan menggunakan Analisis Harga Satuan Pekerjaan yang sudah diatur dalam PERWAL no. 79 tahun 2018 kota Yogyakarta dan juga untuk Standarisasi Harga Barang dan Jasa

menggunakan Peraturan Bupati no.26 tahun 2019 dari Kulon Progo dan juga wawancara dengan pelaku usaha konstruksi. Untuk mengolah data tersebut dibantu menggunakan perangkat lunak Microsoft Excel.

4. Melakukan *quantity take off material*

Kemudian setelah selesai memodelkan keseluruhan struktur tahapan selanjutnya adalah mengekspor *quantity take off* sesuai dengan *field* yang telah ditentukan. Dari tahap ini didapatkan volume pekerjaan struktural.

4. 5.4 Implementasi Konsep BIM untuk 4D *Schedule Simulation*

Secara umum implementasi konsep 4D *schedule simulation* adalah menghubungkan penjadwalan pekerjaan ke model 3D untuk meningkatkan teknik perencanaan. Untuk menghasilkan permodelan 4D, menurut Koo & Fischer (2000) pada Alonso & Tim (2017) menetapkan tiga persyaratan, antara lain model geometris 3D dengan komponen bangunan, program konstruksi (durasi dan hubungan antar pekerjaan) dan alat simulasi 4D yang memungkinkan penghubungan antara elemen model 3D dengan elemen program 4D. Pada penelitian ini menggunakan perangkat lunak Autodesk Navisworks untuk mengintegrasikan permodelan 3D dengan 4D *schedule simulation* pekerjaan struktural.

1. Menghitung durasi penjadwalan untuk permodelan

Dalam penelitian ini produktifitas yang digunakan adalah produktifitas pekerjaan bukan produktifitas pekerja dikarenakan meninjau dari volume pekerjaan yang terlampir pada laporan progress mingguan untuk pekerjaan struktural. Setelah mendapat produktifitas pekerjaan, selanjutnya membuat penjadwalan baru dibuat karena mendapatkan kuantitas volume material baru dari permodelan yang telah dibuat.

2. Menganalisis penjadwalan pada Microsoft *Project*

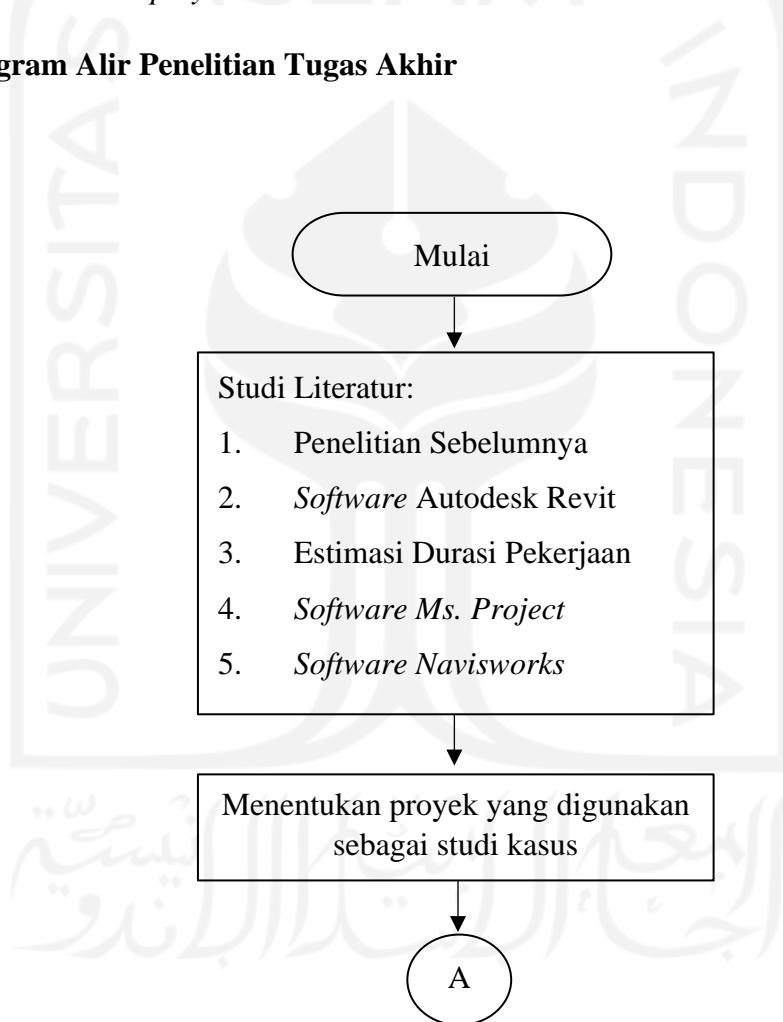
Analisa pada Microsoft *Project* digunakan untuk melakukan *Schedule Simulation*. Pada Autodesk Navisworks untuk memasukkan penjadwalan ada beberapa aplikasi penunjang, namun pada penelitian ini memilih Microsoft

Project. Hubungan keterkaitan pekerjaan yang dibuat pada Microsoft *Project* berdasarkan pada laporan progress mingguan.

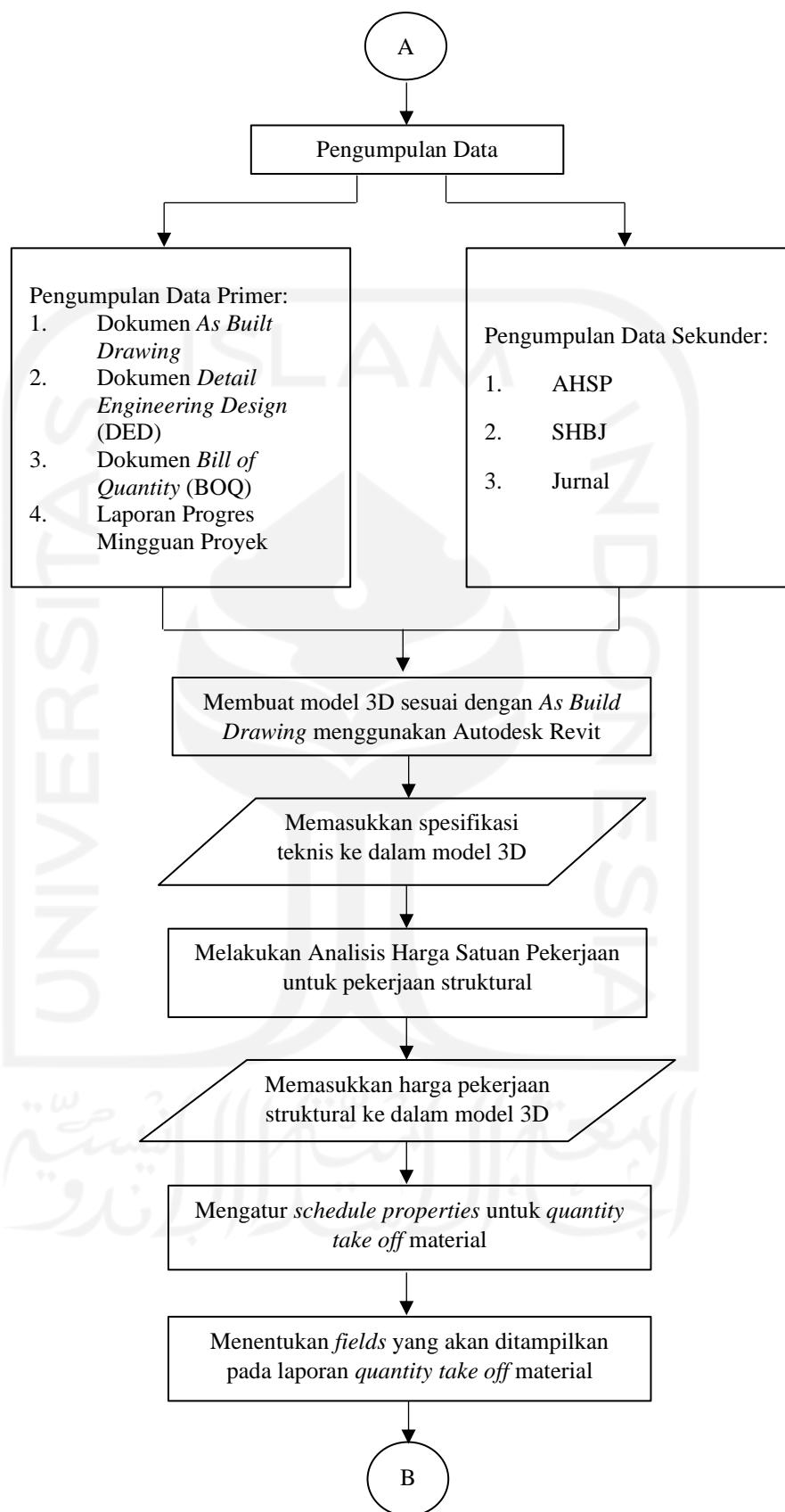
3. Melakukan *Schedule Simulation* pada Autodesk *Navisworks*

Setelah memasukkan permodelan 3D dan file Microsoft *Project* yang telah dibuat ke dalam Autodesk *Navisworks* kemudian membuat konektivitas antara penjadwalan dengan permodelan pada *timeliner*. Setelah itu pada menu *simulate* klik *play* untuk memulai simulasi 3D.

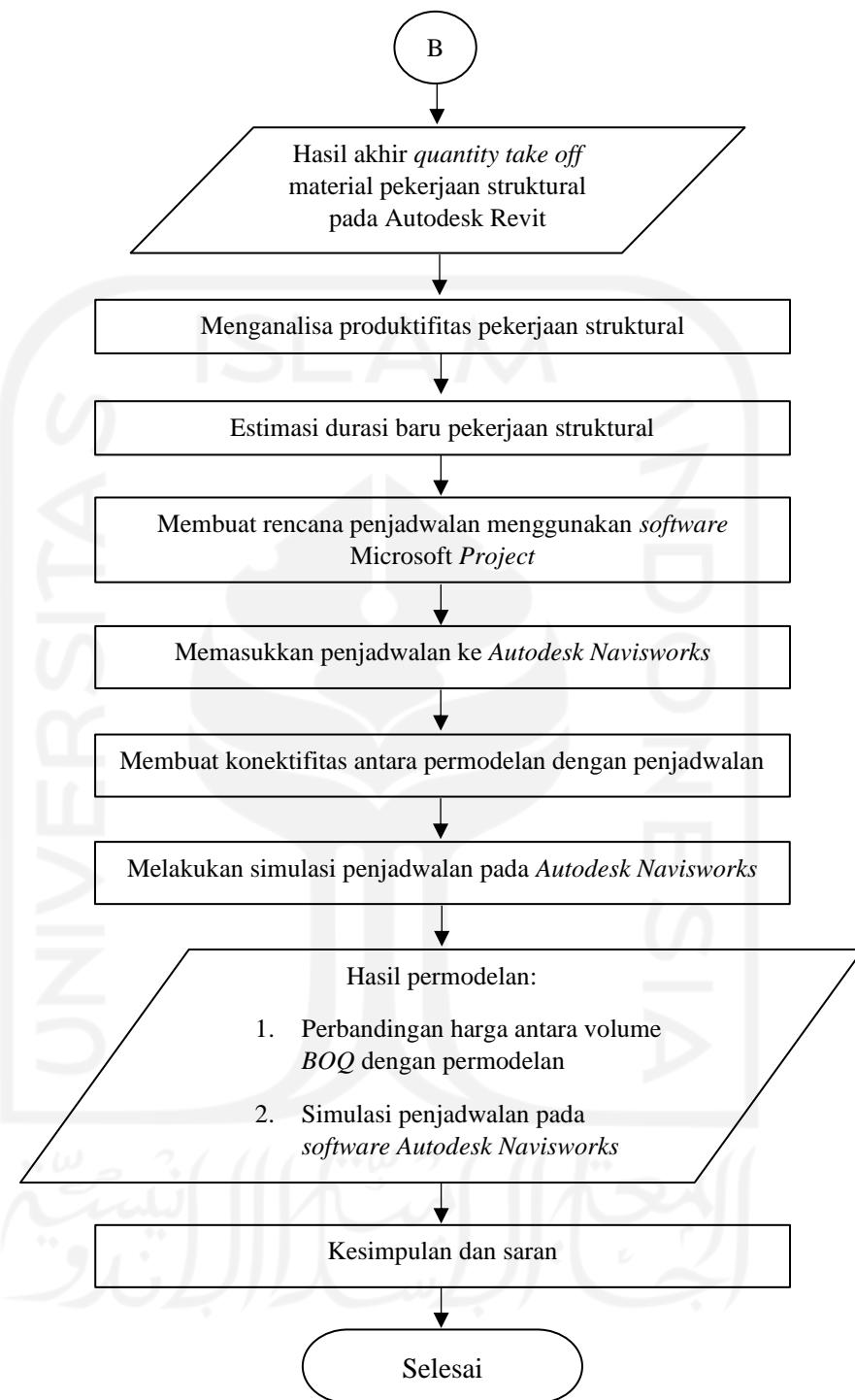
4.6 Diagram Alir Penelitian Tugas Akhir



Gambar 4. 2 Bagan Alir Penelitian



Lanjutan Gambar 4.2 Bagan Alir Penelitian



Lanjutan Gambar 4.2 Bagan Alir Penelitian

BAB V

DATA ANALISIS DAN PEMBAHASAN

5.1 Data Penelitian

Data Penelitian adalah data yang digunakan sebagai dasar dalam penelitian, pada hal ini data penelitian untuk penelitian implementasi konsep *Building Information Modelling (BIM)* dalam merencanakan estimasi biaya penjadwalan pekerjaan struktural yaitu sebagai berikut.

5. 1.1 Informasi Proyek

Nama Proyek	: Gedung <i>Disaster Recovery Center</i> Bank BPD Wates DIY
Lokasi Proyek	: Jl. Nasional III, Klewonan, Triharjo, Wates, Kab. Kulon Progo, D.I. Yogyakarta
Pemilik Proyek	: Bank BPD Wates DIY
Perencana Proyek	: PT. Proporsi
Pelaksana Proyek	: PT. Muara Mitra Mandiri
Konsultan Pengawas	: PT. Bangun Cipta Husada

5. 1.2 Gambar Proyek

Gambar Proyek dibagi menjadi dua yaitu *Detailed Engineering Design* (DED) dan *As Built Drawing*. DED adalah gambar yang dibuat oleh perencana proyek digunakan untuk melakukan tender. *As Built Drawing* dibuat oleh pelaksana proyek atau kontraktor, *As Built Drawing* dibuat sesuai yang dilaksanakan sehingga gambar ini sebagai acuan jika ada renovasi atau pemeliharaan. Pada penelitian ini yang digunakan adalah *As Built Drawing*.

5. 1.3 Biaya Proyek

Biaya proyek adalah dana yang digunakan untuk membangun suatu proyek, biaya proyek yang digunakan ditentukan sesuai tawaran Rencana Anggaran Biaya (RAB) yang memenangkan tender, Adapun data-data yang menunjang dalam pembuatan Rencana Anggaran Biaya (RAB).

1. Standar Harga Barang dan Jasa (SHBJ) dari Lampiran PB-26-2019 dari Kulon Progo.
2. Analisa Harga Satuan Pekerjaan (AHSP) dari PERWAL no. 79 tahun 2018 kota Yogyakarta.

5.2 Analisis Data untuk *Cost Estimation*

Penelitian ini memodelkan ulang bangunan DRC BPD Wates dari bentuk 2D ke dalam 3D untuk mendapatkan total biaya menggunakan bantuan perangkat lunak Autodesk Revit 2021 dan Microsoft Excel. Data pendukung untuk mengerjakan permodelan ini di dapat dari perencana dan kontraktor dimana data yang digunakan yaitu DED dan *as built drawing*.

Pada penelitian ini *output* yang diharapkan dari permodelan pada perangkat lunak Autodesk Revit adalah *Quantity Take Off Material* yang berupa volume beton (m^3), volume bekisting (m^2) dan volume pemberian (kg).

5. 2.1 Permodelan Dalam Bentuk 3 Dimensi

Untuk mendapatkan beberapa *output* yang telah disebutkan sebelumnya harus membuat permodelan 3 dimensi terdahulu. Berikut urutan langkah-langkah pembuatan permodelan 3 dimensi menggunakan perangkat lunak Autodesk Revit 2021.

1. Membuka perangkat lunak Autodesk Revit 2021

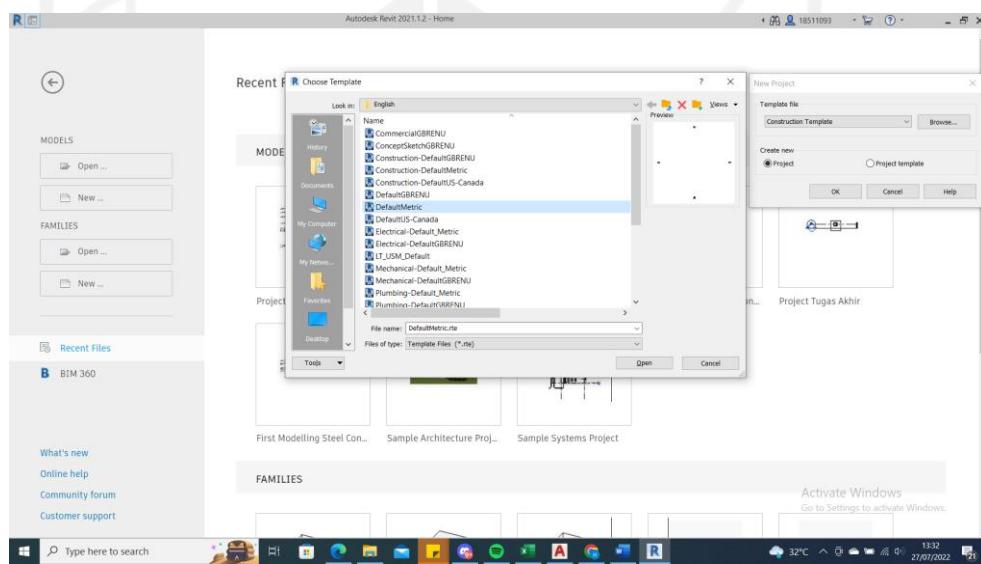
Pada penelitian ini menggunakan perangkat lunak Autodesk Revit 2021 *student version*.



Gambar 5. 1 Perangkat Lunak Autodesk Revit 2021

2. Memilih *construction template*

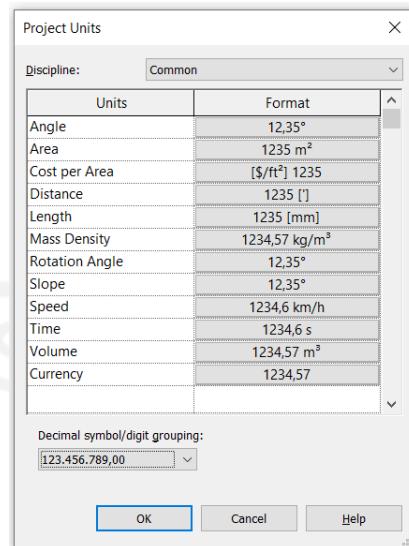
Pada penelitian ini menggunakan *template default metric* yang telah di unduh dari laman *autodesk.com*, *template* ini dipilih karena menggunakan sistem Satuan Internasional (SI) yang pada umumnya digunakan di Indonesia.



Gambar 5. 2 Tampilan Saat Memilih Template

3. Memastikan satuan yang digunakan

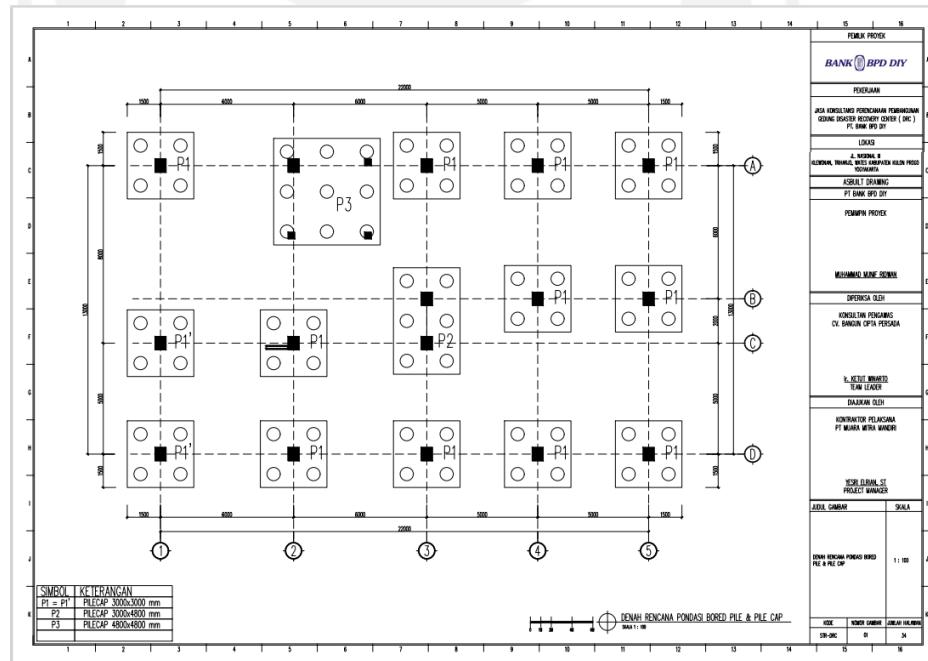
Setelah masuk di tampilan *project*, memastikan satuan yang digunakan sudah sesuai dengan cara ke *toolbar manage* kemudian klik *project unit*. Jika ada satuan yang tidak sesuai dengan SI maka diubah dan mengubah *decimal symbol* menggunakan koma (,) namun jika sudah sesuai klik oke.



Gambar 5. 3 Tampilan Project Unit

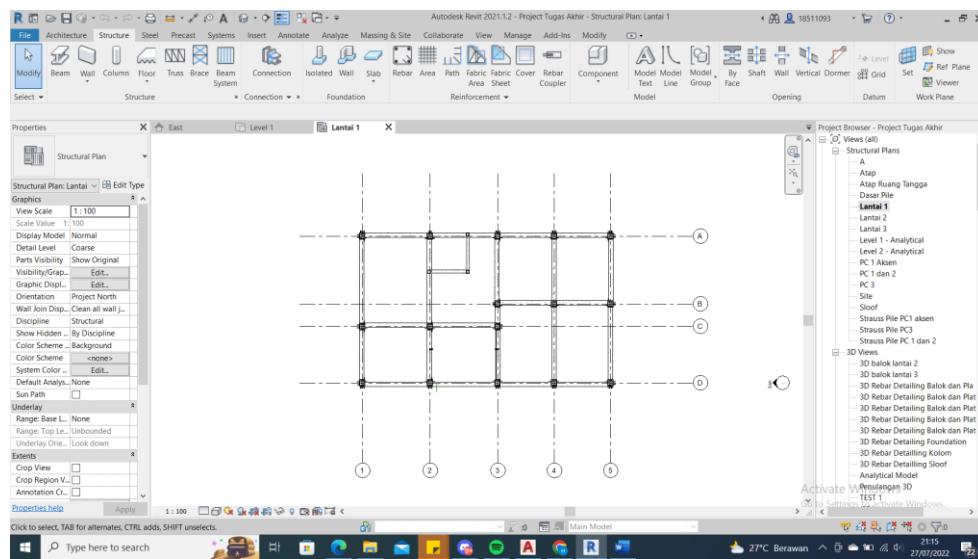
4. Pembuatan grid line

Membuka denah bangunan untuk mengetahui ukuran as bangunan sebelum membuat grid line.



Gambar 5. 4 Tampilan Denah untuk Menentukan Grid Line

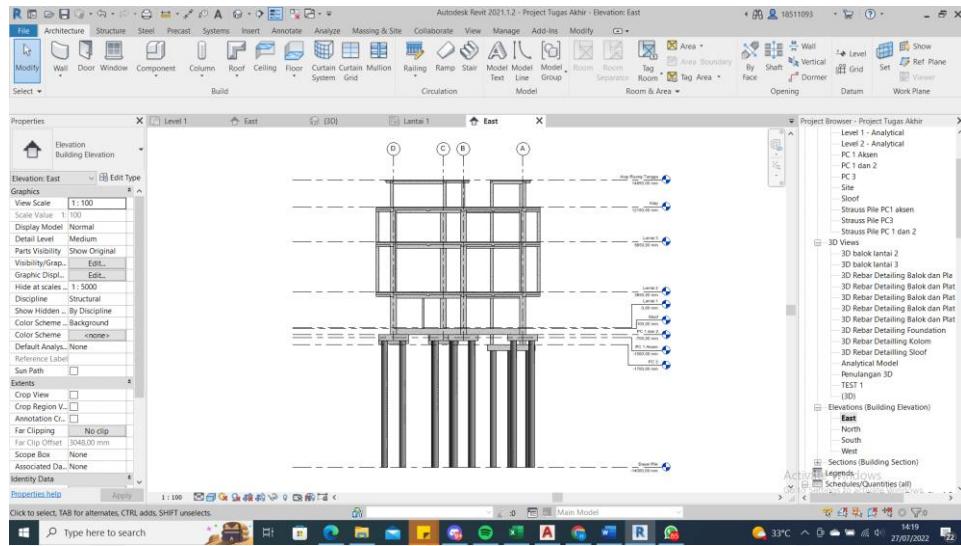
Untuk membuat *grid line*, buka *toolbar structure* kemudian klik *grid*. Selanjutnya membuat *grid line* sesuai dengan as bangunan yang telah dibuat di denah bangunan. Untuk grid vertikal menggunakan penamaan abjad sedangkan grid horizontal menggunakan penamaan angka.



Gambar 5. 5 Tampilan Grid Line yang Telah Dibuat

5. Pembuatan elevasi

Pembuatan elevasi untuk memudahkan dalam penggambaran 3 dimensi, pembuatan elevasi disesuaikan dengan elevasi yang telah ditetapkan pada *as built drawing*.

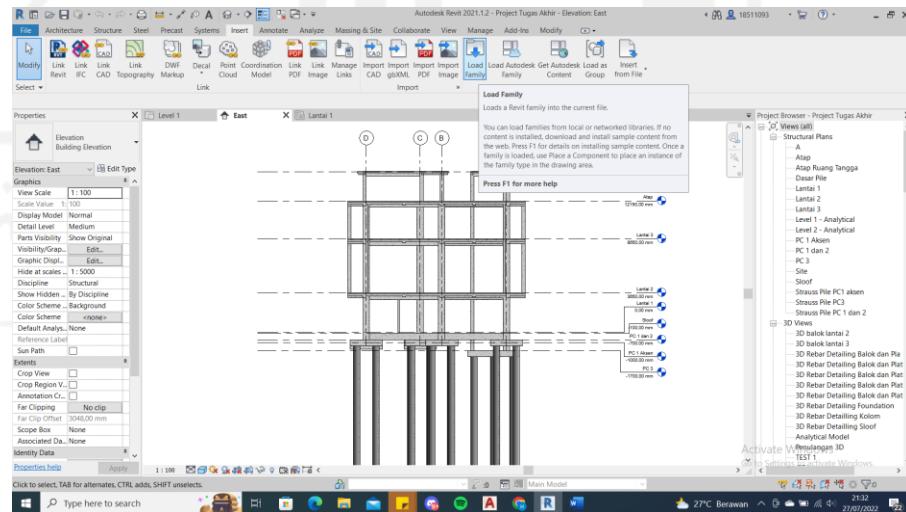


Gambar 5. 6 Tampilan Denah Untuk Menentukan Grid Line

6. Memasukkan family yang dibutuhkan ke dalam *project*

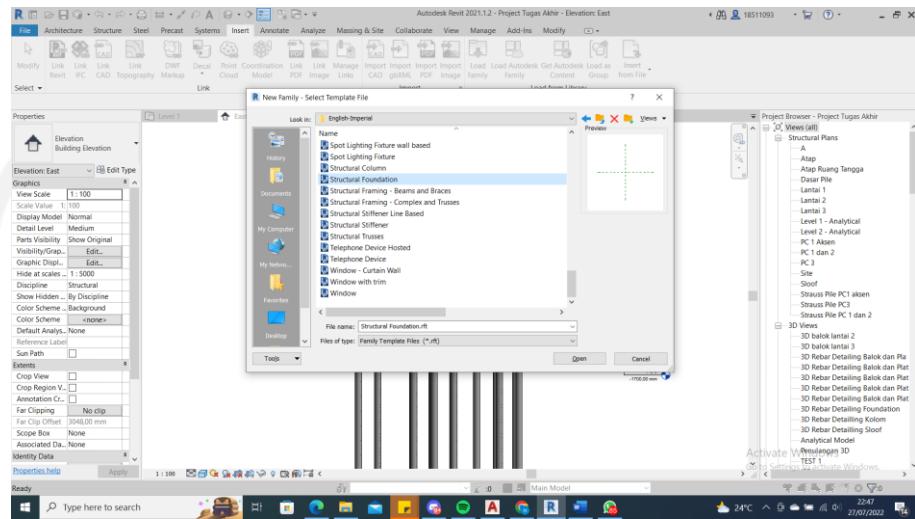
Pada *project* ini terdapat beberapa *family* yang dimasukkan ke dalam *project*.

- Untuk pembesian pada *project* ini menggunakan *family structure rebar shape* yang telah diunduh terlebih dahulu pada autodesk.com. Setelah diunduh, pada *project* buka toolbar *insert* lalu klik *load family*.



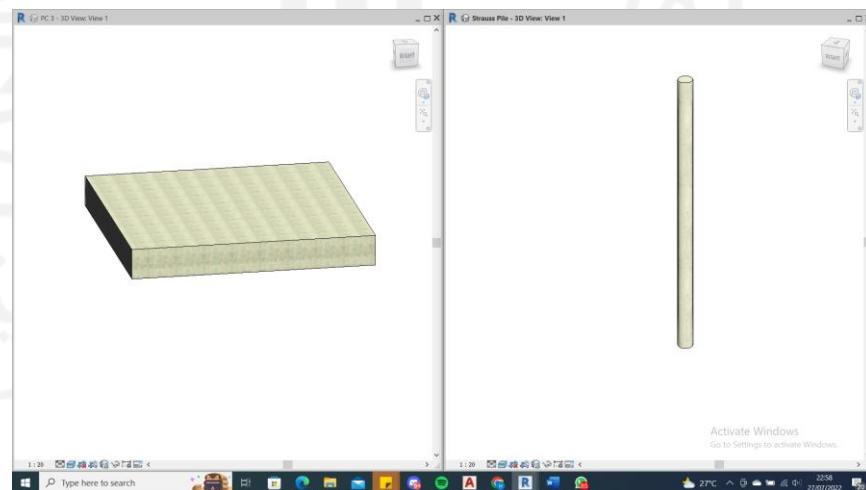
Gambar 5. 7 Tampilan Saat Load Family

- b. Untuk fondasi *bored pile* dan *pile cap* pada *project* ini membuat *family* secara manual dengan cara buka *toolbar file* kemudian klik *new family* selanjutnya pilih *family template structural foundation*.



Gambar 5. 8 Tampilan Saat Memilih *Template Family*

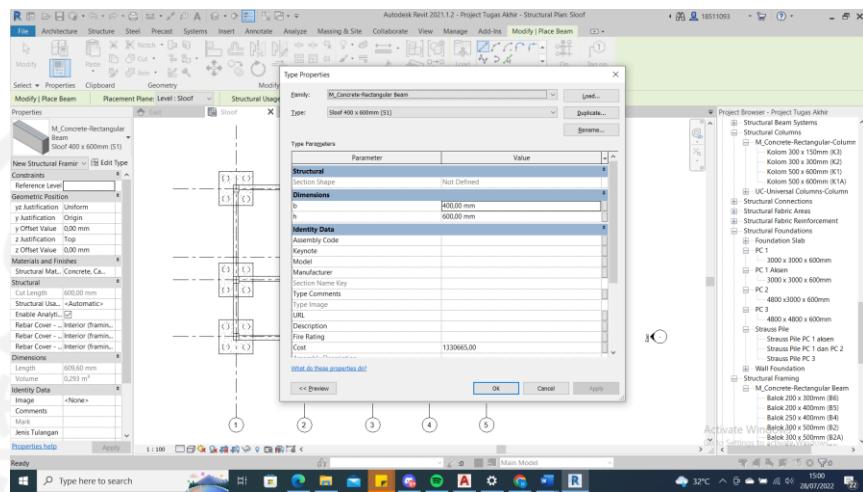
Kemudian membuat bentuk fondasi *bored pile* dan *pile cap* sesuai dengan gambar detail fondasi yang ada di *as built drawing*.



Gambar 5. 9 Hasil Permodelan Fondasi *Bored Pile* dan *Pile Cap*

- c. Untuk membuat *family* sloof, balok, plat dan kolom pada *project* ini menggunakan *family structural framing*, *structural columns* dan *floor* yang telah diunduh terlebih dahulu pada autodesk.com. Setelah diunduh,

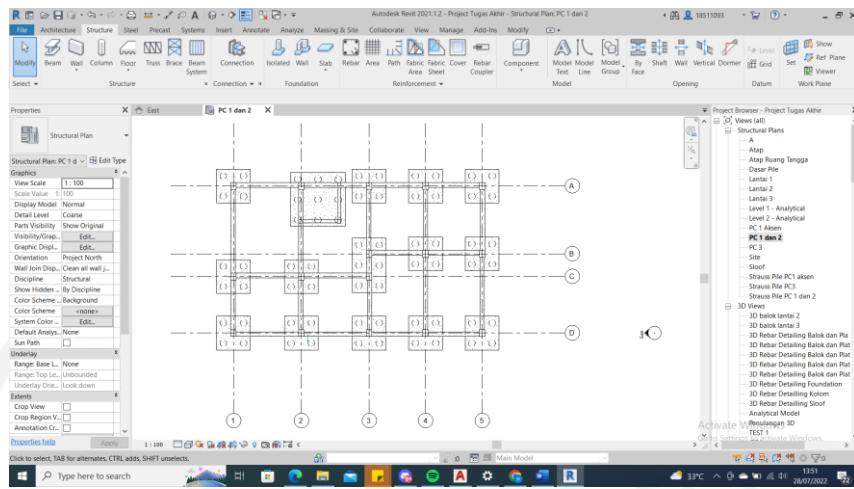
pada *project* buka *toolbar insert* lalu klik *load family*. Kemudian tiap jenis sloof, balok, plat dan kolom dibuat dengan cara *edit type family* yang telah dimasukan ke dalam *project* lalu klik *duplicate*.



Gambar 5. 10 Tampilan Saat Membuat Family Sloof

7. Pembuatan permodelan fondasi

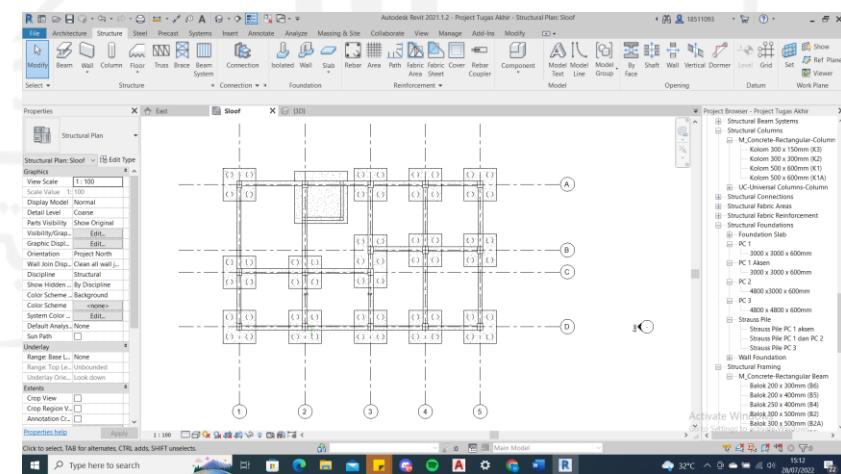
Membuat permodelan fondasi dengan cara buka *toolbar structure* kemudian klik *isolated* selanjutnya pilih *family* fondasi pada bagian *properties* sesuai dengan *family* fondasi yang telah dibuat, setelah memilih *family* fondasi letakkan fondasi sesuai dengan titik lokasi dan elevasi fondasi yang ada pada gambar *as built drawing*. Pada penelitian ini terdapat 4 jenis *pile cap* yaitu PC1 aksen (3000 mm x 3000 mm), PC 1 (3000 mm x 3000 mm), PC 2 (3000 mm x 6000 mm) dan PC 3 (6000 mm x 6000 mm).



Gambar 5. 11 Hasil Permodelan Denah Fondasi

8. Pembuatan permodelan sloof

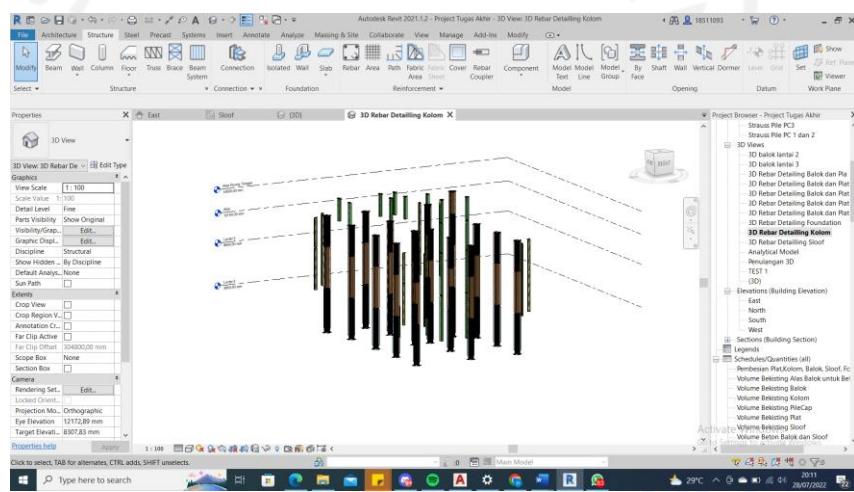
Untuk membuat sloof dengan cara buka *toolbar structure* kemudian klik *beam* selanjutnya pilih *family sloof* pada bagian *properties* sesuai dengan *family sloof* yang telah dibuat, setelah memilih *family sloof* letakkan sloof sesuai dengan titik lokasi dan elevasi sloof yang ada pada gambar *as built drawing*. Pada penelitian ini terdapat dua jenis sloof yaitu S1 (400 mm x 600 mm) dan S2 (250 mm x 350 mm).



Gambar 5. 12 Hasil Permodelan Denah Sloof

9. Pembuatan permodelan kolom

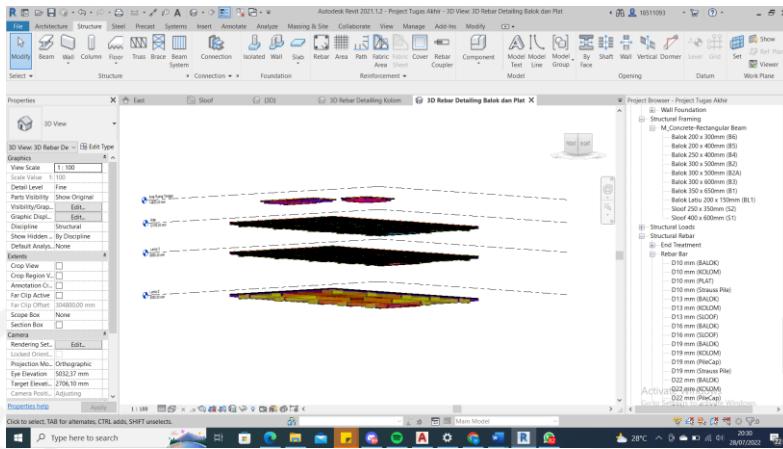
Untuk membuat kolom dengan cara buka *toolbar structure* kemudian klik *column* selanjutnya pilih *family* kolom pada bagian *properties* sesuai dengan *family* kolom yang telah dibuat, setelah memilih *family* kolom letakkan kolom sesuai dengan titik lokasi dan elevasi kolom yang ada pada gambar *as built drawing*. Pada penelitian ini terdapat 4 jenis kolom yaitu K1 (500 mm x 600 mm), K2 (300 mm x 300 mm), K3 (300 mm x 150 mm) dan K1A (500 mm x 600 mm). Dalam permodelan kolom untuk panjang permodelannya dibuat per lantai atau per elevasi lantai walaupun jenis kolom tiap lantainya tipikal.



Gambar 5. 13 Tampilan 3D untuk Kolom

10. Pembuatan permodelan balok

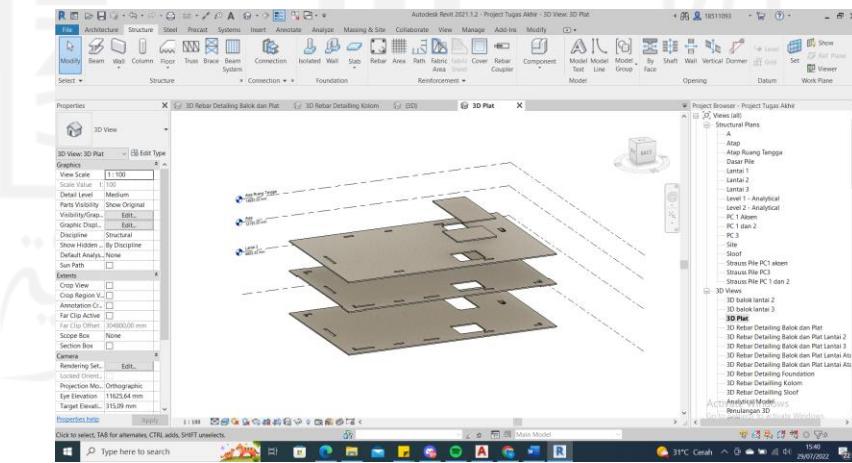
Untuk membuat balok dengan cara buka *toolbar structure* kemudian klik *beam* selanjutnya pilih *family* balok pada bagian *properties* sesuai dengan *family* balok yang telah dibuat, setelah memilih *family* balok letakkan balok sesuai dengan titik lokasi dan elevasi balok yang ada pada gambar *as built drawing*. Pada penelitian ini terdapat 8 jenis balok yaitu B1 (350 mm x 650 mm), B2 (300 mm x 500 mm), B2A (300 mm x 500 mm), B3 (300 mm x 600 mm), B4 (250 mm x 400 mm), B5 (200 mm x 400 mm), B6 (200 mm x 300 mm), dan balok latiu (200 mm x 150 mm). Dalam permodelan balok untuk panjang permodelannya dibuat sesuai *as to as* bangunan karena untuk permodelan tulangan dibuat *as to as* bangunan.



Gambar 5. 14 Tampilan 3D untuk Balok

11. Pembuatan permodelan plat

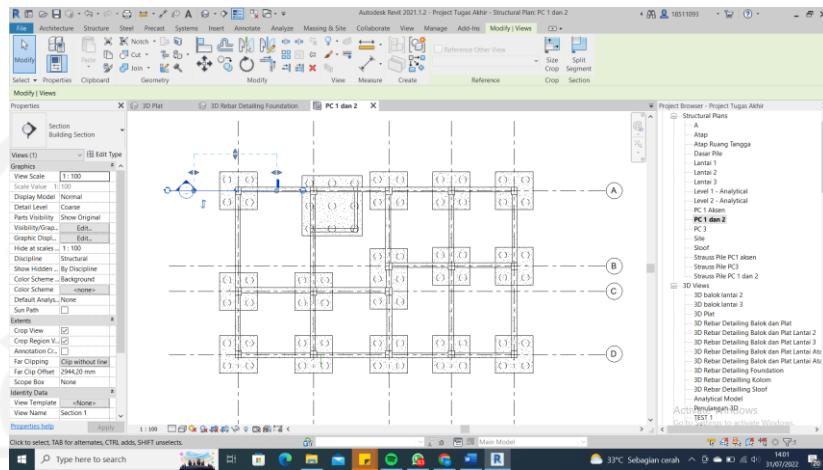
Untuk membuat plat dengan cara buka *toolbar structure* kemudian klik *floor structure* selanjutnya pilih *family* plat pada bagian *properties* sesuai dengan *family* plat yang telah dibuat, setelah memilih *family* plat buat *boundary* dengan cara membuat garis keliling luasan plat sesuai dengan titik lokasi dan elevasi plat yang ada pada gambar *as built drawing*. Pada penelitian ini terdapat satu jenis balok yaitu PL1 (120 mm).



Gambar 5. 15 Tampilan 3D untuk Plat

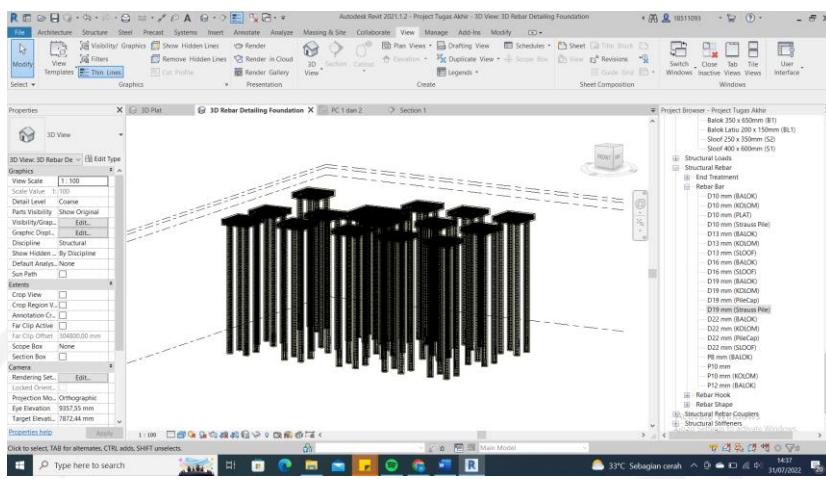
12. Pembuatan permodelan penulangan *bored pile*

Sebelum membuat penulangan *bored pile* harus membuat potongan fondasi dengan menuju denah fondasi kemudian buka *toolbar view* dan klik *section* setelah itu letakan titik atau posisi potongan yang ingin dipotong.



Gambar 5. 16 Tampilan Lokasi Potongan Untuk Membuat *Bored Pile*

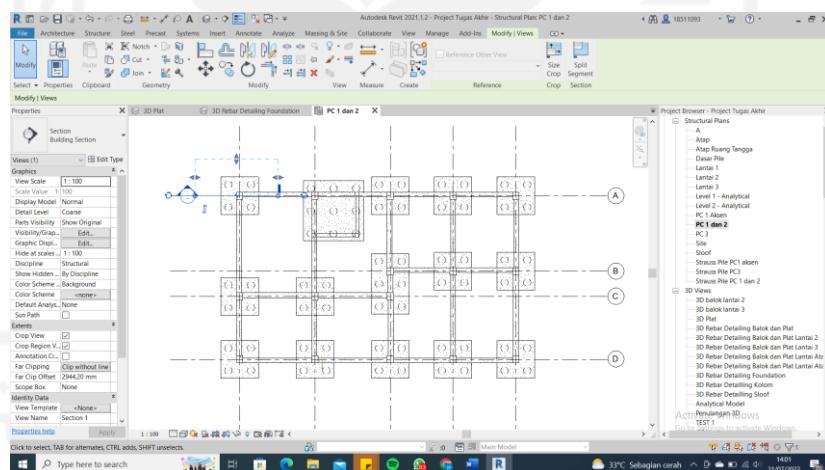
Untuk membuat penulangan *bored pile* dengan cara klik beton *bored pile* kemudian klik *rebar* pada *toolbar modify* kemudian pilih model tulangan selanjutnya buat tipe tulangan sesuai dengan diameter tulangan yang akan dibuat seperti yang telah terlampir di *as built drawing*. Selanjutnya gambar tulangan sesuai detail tulangan yang terlampir di *as built drawing* seperti jumlah tulangan dan bentuk tulangan. Setelah satu *bored pile* telah dibuat kemudian *copy* dan *paste* dititik *bored pile* yang lain.



Gambar 5. 17 Tampilan 3D Permodelan Tulangan *Bored Pile*

13. Pembuatan permodelan penulangan *pile cap*

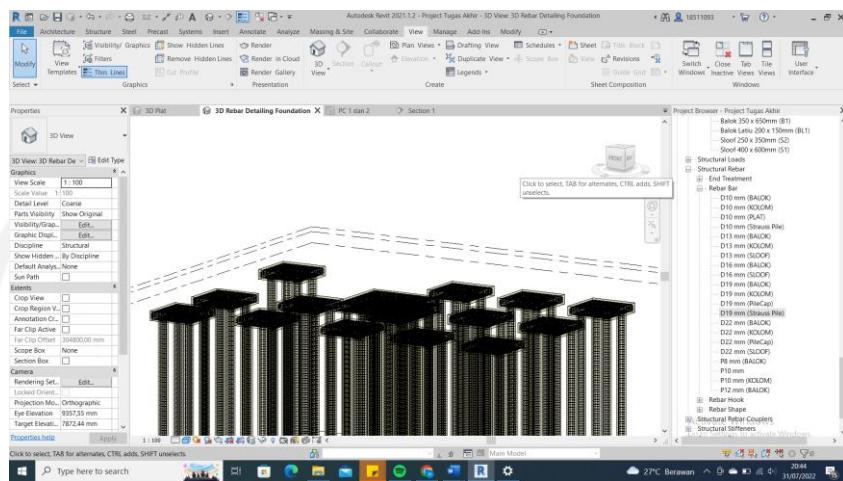
Sebelum membuat penulangan *pile cap* harus membuat potongan fondasi dengan menuju denah fondasi kemudian buka *toolbar view* dan klik *section* setelah itu letakkan titik atau posisi potongan yang ingin dipotong.



Gambar 5. 18 Tampilan Lokasi Potongan untuk Membuat *Pile Cap*

Untuk membuat penulangan *pile cap* dengan cara klik beton *pile cap* kemudian klik *rebar* pada *toolbar modify* kemudian pilih model tulangan selanjutnya buat tipe tulangan sesuai dengan diameter tulangan yang akan dibuat seperti yang telah terlampir di *as built drawing*. Selanjutnya gambar tulangan sesuai detail tulangan yang terlampir di *as built drawing* seperti

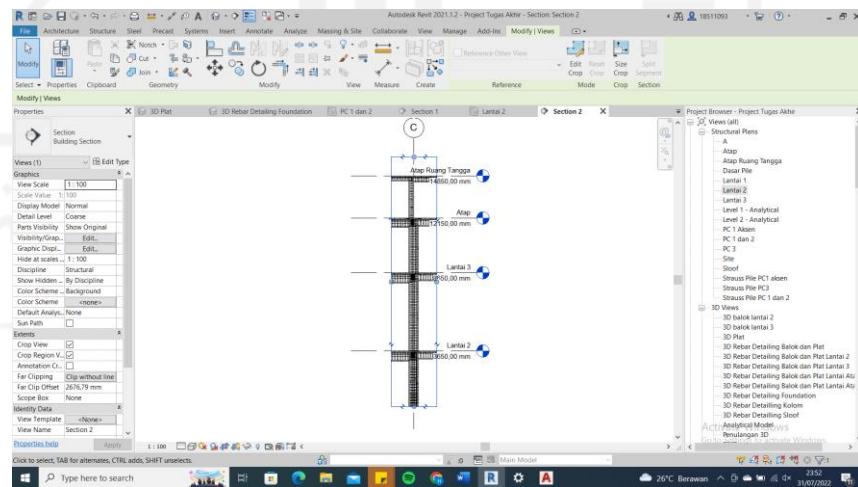
jumlah tulangan dan bentuk tulangan. Setelah satu *pile cap* telah dibuat kemudian *copy* dan *paste* dititik *pile cap* yang lain.



Gambar 5. 19 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Pile Cap

14. Pembuatan permodelan penulangan kolom

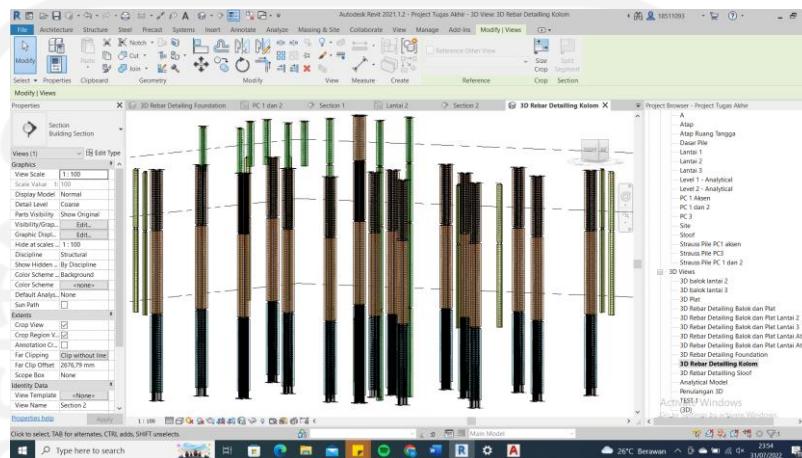
Sebelum membuat penulangan kolom harus membuat potongan bangunan untuk melihat kolom dari tampak samping dengan menuju elevasi $\pm 0,00$ atau lantai, kemudian buka *toolbar view* dan klik *section* setelah itu letakkan titik atau posisi potongan yang ingin dipotong.



Gambar 5. 20 Tampilan Potongan Untuk Kolom

Untuk membuat penulangan kolom dengan cara klik beton kolom kemudian klik *rebar* pada *toolbar modify* kemudian pilih model tulangan selanjutnya

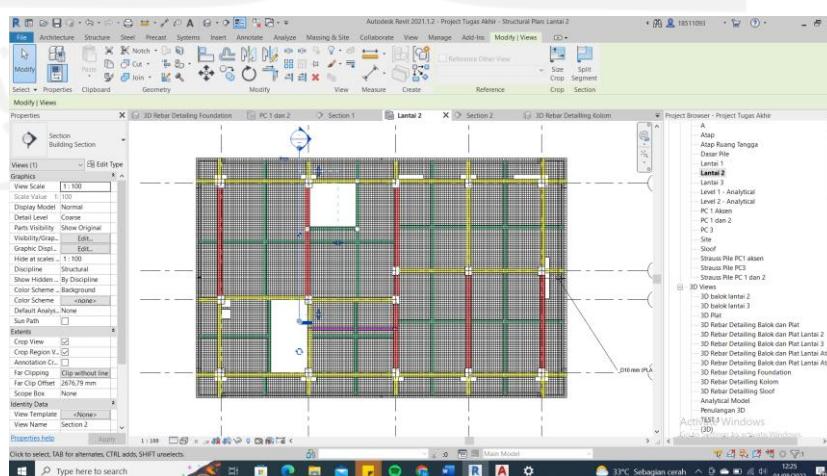
buat tipe tulangan sesuai dengan diameter tulangan yang akan dibuat seperti yang telah terlampir di *as built drawing*. Selanjutnya gambar tulangan sesuai detail tulangan yang terlampir di *as built drawing* seperti jumlah tulangan dan bentuk tulangan. Setelah satu kolom telah dibuat kemudian *copy* dan *paste* dititik kolom yang lain.



Gambar 5. 21 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Kolom

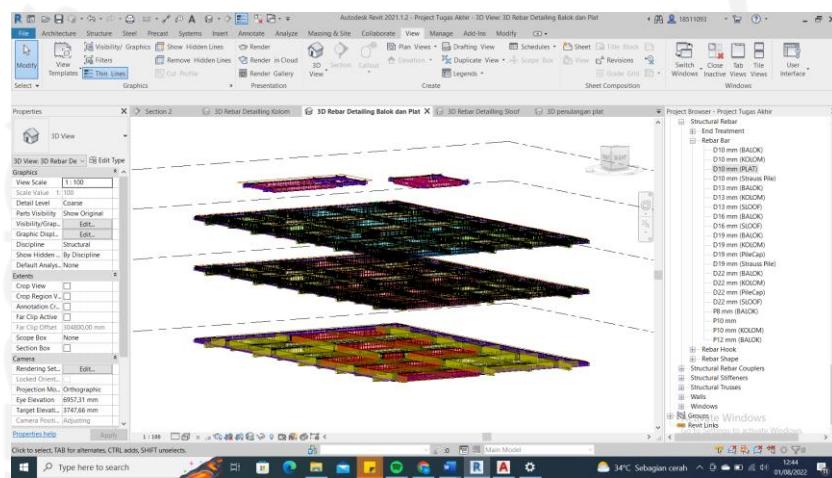
15. Pembuatan permodelan penulangan sloof dan balok

Dalam pembuatan permodelan sloof dan balok sangat mirip, sebelum membuat penulangan balok harus membuat potongan fondasi dengan menuju denah fondasi kemudian buka *toolbar view* dan klik *section* setelah itu letakkan titik atau posisi potongan yang ingin dipotong.

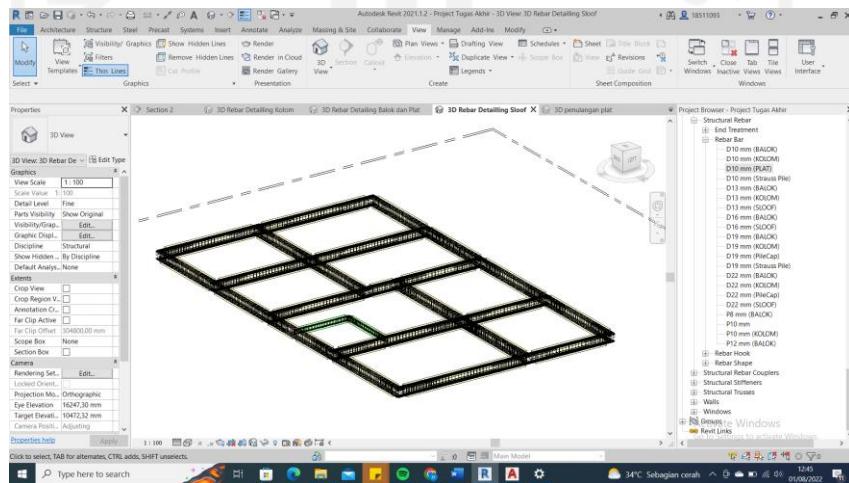


Gambar 5. 22 Tampilan Lokasi Potongan untuk Membuat Sloof dan Balok

Untuk membuat penulangan balok dengan cara klik beton balok kemudian klik *rebar* pada *toolbar modify* kemudian pilih model tulangan selanjutnya buat tipe tulangan sesuai dengan diameter tulangan yang akan dibuat seperti yang telah terlampir di *as built drawing*. Selanjutnya gambar tulangan sesuai detail tulangan yang terlampir di *as built drawing* seperti jumlah tulangan dan bentuk tulangan. Setelah satu balok telah dibuat kemudian *copy* dan *paste* dititik balok yang lain.



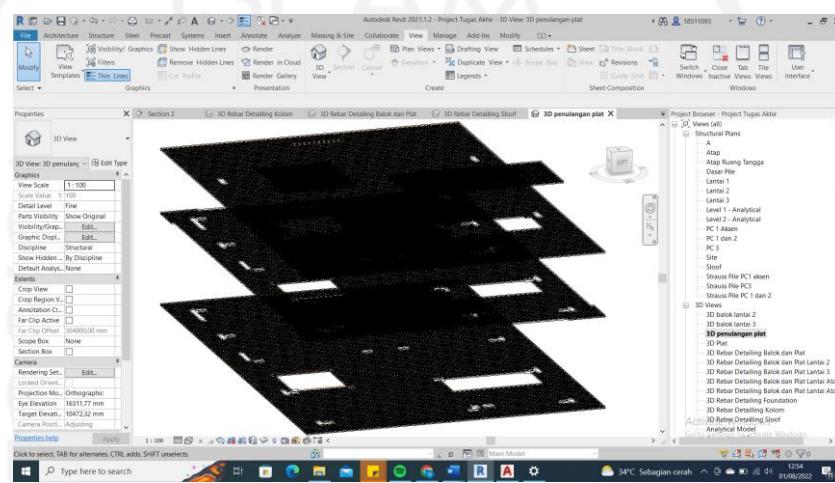
Gambar 5. 23 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Balok



Gambar 5. 24 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Sloof

16. Pembuatan permodelan penulangan plat

Untuk membuat penulangan plat dengan cara klik beton plat kemudian klik *rebar* pada *toolbar modify* kemudian pilih model tulangan selanjutnya buat tipe tulangan sesuai dengan diameter tulangan yang akan dibuat seperti yang telah terlampir di *as built drawing*. Selanjutnya gambar tulangan sesuai detail tulangan yang terlampir di *as built drawing* seperti jarak tulangan.



Gambar 5. 25 Tampilan 3D Permodelan Tulangan Plat

5. 2.2 Analisis Harga Satuan Pekerjaan (AHSP)

Analisis Harga Satuan Pekerjaan dilakukan agar mengetahui harga satuan setiap pekerjaan, seperti harga 1 m³ beton, 1 kg besi dan 1 m² bekisting. Setiap daerah mempunyai peraturan yang mengatur Analisis Harga Satuan Pekerjaan AHSP) dan Standarisasi Barang dan Jasa (SHBJ), pada penelitian ini karena lokasi proyek di Wates, Kulon Progo, D.I. Yogyakarta maka digunakan AHSP dari PERWAL no. 79 tahun 2018 kota Yogyakarta sedangkan untuk SHBJ menggunakan Lampiran PB-26-2019 dari Kulon Progo dan juga wawancara dengan pelaku usaha konstruksi dan praktisi.

1. Standarisasi Harga Barang dan Jasa (SHBJ)

Standarisasi Harga Barang dan Jasa dibagi menjadi tiga yaitu tenaga, bahan dan peralatan. Berikut SHBJ yang akan digunakan untuk membuat AHSP.

Tabel 5. 1 1.Standarisasi Harga Barang dan Jasa (SHBJ)

No.	Item	Satuan	Harga Satuan	Acuan
I	TENAGA			
1	Pekerja	OH	Rp120.000,00	Wawancara
2	Tukang kayu	OH	Rp135.000,00	
3	Tukang batu	OH	Rp135.000,00	
4	Tukang besi	OH	Rp135.000,00	
5	Kepala tukang	OH	Rp150.000,00	
6	Mandor	OH	Rp150.000,00	
II	BAHAN DAN MATERIAL			
1	Kayu kelas III	m ³	Rp3.400.000,00	SHBJ 2019
2	Paku 5 cm – 10 cm	kg	Rp18.200,00	
3	Paku 5 cm – 12 cm	kg	Rp18.200,00	
4	Minyak bekisting	Liter	Rp16.800,00	
5	Balok kayu kelas II	m ³	Rp5.900.000,00	Wawancara
6	Plywood tebal 9 mm	Lbr	Rp126.000,00	SHBJ 2019
7	Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m	Batang	Rp40.000,00	Wawancara
8	Besi beton (polos/ulir)	kg	Rp12.900,00	SHBJ 2019
9	Kawat beton	kg	Rp22.800,00	
10	Semen Portland	kg	Rp1.500,00	
11	Pasir beton	m ³	Rp262.200,00	
12	Kerikil (Maks 30mm)	m ³	Rp273.600,00	
13	Air	Liter	Rp5.200,00	
14	Ready Mix fc' 26,4 MPa	m ³	Rp875.000,00	Internet
III	PERALATAN			
1	Concrete Pump	hari	Rp3.500.000,00	Internet

2. Analisis Harga Satuan Pekerjaan (AHSP)

Pada penelitian ini hanya membahas mengenai pekerjaan struktural maka dari itu AHSP yang akan dibuat hanya pekerjaan pembesian, bekisting dan beton. Pada AHSP struktural yang telah dibuat untuk *Overhead & Profit* diambil 15% karena mengacu pada Peraturan Lembaga Kebijakan Pengadaan Barang/Jasa Pemerintah nomer 9 tahun 2018. AHSP yang telah dibuat digunakan untuk mencari Rencana Anggaran Biaya (RAB) baik itu dari volume *existing* maupun volume permodelan. Berikut AHSP yang digunakan untuk pekerjaan struktural Gedung DRC BPD Wates.

- Pemasangan 1 m² bekisting untuk fondasi

Tabel 5. 2 AHSP Pemasangan 1 m² Bekisting untuk Fondasi

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA Pekerja Tukang kayu Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	0,520 0,260 0,026 0,026	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp62.400,000 Rp35.100,000 Rp3.900,000 Rp3.900,000
					JUMLAH TENAGA KERJA	Rp105.300
B	BAHAN Kayu kelas III Paku 5 cm – 10 cm Minyak bekisting		m ³ kg Liter	0,040 0,300 0,100	Rp3.400.000 Rp18.200 Rp16.800	Rp136.000,000 Rp5.460,000 Rp1.680,000
					JUMLAH HARGA BAHAN	Rp143.140
C	PERALATAN					
						JUMLAH HARGA ALAT
D	Jumlah (A+B+C)					Rp248.440
E	<i>Overhead & Profit (Contoh 15 %)</i>			15% x D (maksimum)		Rp37.266
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp285.706

b. Pemasangan 1 m² bekisting untuk sloof

Tabel 5. 3 AHSP Pemasangan 1 m² Bekisting untuk Sloof

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA Pekerja Tukang kayu Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	0,520 0,260 0,026 0,026	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp62.400,000 Rp35.100,000 Rp3.900,000 Rp3.900,000
					JUMLAH TENAGA KERJA	Rp105.300
B	BAHAN Kayu kelas III Paku 5 cm – 10 cm Minyak bekisting		m ³ kg Liter	0,045 0,300 0,100	Rp3.400.000 Rp18.200 Rp16.800	Rp136.000,000 Rp5.460,000 Rp1.680,000
					JUMLAH HARGA BAHAN	Rp160.140
C	PERALATAN					
						JUMLAH HARGA ALAT
D	Jumlah (A+B+C)					Rp265.440
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)			15% x D (maksimum)		Rp39.816
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp305.256

c. Pemasangan 1 m² bekisting untuk kolom

Tabel 5. 4 AHSP Pemasangan 1 m² Bekisting untuk Kolom

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA Pekerja Tukang kayu Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	0,660 0,330 0,033 0,033	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp79.200,000 Rp44.550,000 Rp4.950,000 Rp4.950,000
					JUMLAH TENAGA KERJA	Rp133.650
B	BAHAN Kayu kelas III Paku 5 cm – 12 cm Minyak bekisting Balok kayu kelas II <i>Plywood</i> tebal 9 mm Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m		m ³ kg Liter m ³ Lbr Batang	0,040 0,400 0,200 0,015 0,350 2,000	Rp3.400.000 Rp18.200 Rp16.800 Rp5.900.000 Rp126.000 Rp40.000	Rp136.000,000 Rp7.280,000 Rp3.360,000 Rp88.500,000 Rp44.100,000 Rp80.000,000
					JUMLAH HARGA BAHAN	Rp359.240
C	PERALATAN					
						JUMLAH HARGA ALAT
D	Jumlah (A+B+C)					Rp492.890
E	<i>Overhead & Profit (Contoh 15 %)</i>		15% x D (maksimum)			Rp73.934
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp566.824

d. Pemasangan 1 m² bekisting untuk balok

Tabel 5. 5 AHSP Pemasangan 1 m² bekisting untuk balok

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA					
	Pekerja	L.01	OH	0,660	Rp120.000	Rp79.200,000
	Tukang kayu	L.02	OH	0,330	Rp135.000	Rp44.550,000
	Kepala tukang	L.03	OH	0,033	Rp150.000	Rp4.950,000
	Mandor	L.04	OH	0,033	Rp150.000	Rp4.950,000
				JUMLAH TENAGA KERJA		Rp133.650
B	BAHAN					
	Kayu kelas III		m ³	0,040	Rp3.400.000	Rp136.000,000
	Paku 5 cm – 12 cm		kg	0,400	Rp18.200	Rp7.280,000
	Minyak bekisting		Liter	0,200	Rp16.800	Rp3.360,000
	Balok kayu kelas II		m ³	0,018	Rp5.900.000	Rp106.200,000
	Plywood tebal 9 mm		Lbr	0,350	Rp126.000	Rp44.100,000
	Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m		Batang	2,000	Rp40.000	Rp80.000,000
				JUMLAH HARGA BAHAN		Rp376.940
C	PERALATAN					
				JUMLAH HARGA ALAT		
D	Jumlah (A+B+C)					Rp510.590
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)			15% x D (maksimum)		Rp76.589
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp587.179

e. Pemasangan 1 m² bekisting untuk lantai

Tabel 5. 6 AHSP Pemasangan 1 m² Bekisting untuk Lantai

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA					
	Pekerja	L.01	OH	0,660	Rp120.000	Rp79.200,000
	Tukang kayu	L.02	OH	0,330	Rp135.000	Rp44.550,000
	Kepala tukang	L.03	OH	0,033	Rp150.000	Rp4.950,000
	Mandor	L.04	OH	0,033	Rp150.000	Rp4.950,000
				JUMLAH TENAGA KERJA		Rp133.650
B	BAHAN					
	Kayu kelas III		m ³	0,040	Rp3.400.000	Rp136.000,000
	Paku 5 cm – 12 cm		kg	0,400	Rp18.200	Rp7.280,000
	Minyak bekisting		Liter	0,200	Rp16.800	Rp3.360,000
	Balok kayu kelas II		m ³	0,015	Rp5.900.000	Rp88.500,000
	Plywood tebal 9 mm		Lbr	0,350	Rp126.000	Rp44.100,000
	Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m		Batang	6,000	Rp40.000	Rp240.000,000
				JUMLAH HARGA BAHAN		Rp519.240
C	PERALATAN					
				JUMLAH HARGA ALAT		
D	Jumlah (A+B+C)					Rp652.890
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)			15% x D (maksimum)		Rp97.934
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp750.824

f. Pembesian 10 kg dengan besi polos atau besi ulir

Tabel 5. 7 AHSP Pembesian 10 kg dengan Besi Polos atau Besi Ulir

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA					
	Pekerja	L.01	OH	0,070	Rp120.000	Rp8.400,000
	Tukang besi	L.02	OH	0,070	Rp135.000	Rp9.450,000
	Kepala tukang	L.03	OH	0,007	Rp150.000	Rp1.050,000
	Mandor	L.04	OH	0,004	Rp150.000	Rp600,000
				JUMLAH TENAGA KERJA		Rp19.500
B	BAHAN					
	Besi beton (polos/ulir)		kg	10,500	Rp12.900	Rp135.450,000
	Kawat beton		kg	0,150	Rp22.800	Rp3.420,000
JUMLAH HARGA BAHAN						Rp138.870
C	PERALATAN					
JUMLAH HARGA ALAT						
D	Jumlah (A+B+C)					Rp158.370
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)			15% x D (maksimum)		Rp23.756
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp182.126

g. 1 m³ Beton Ready Mix mutu fc' = 26,4 Mpa, slump (120 ± 20) mm

Tabel 5. 8 AHSP 1 m³ Beton Ready Mix Mutu fc' 26,4 MPa

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA Pekerja	L.01	OH	1,000	Rp120.000	Rp120.000,00
	Tukang batu	L.02	OH	0,250	Rp135.000	Rp33.750,00
	Kepala tukang	L.03	OH	0,025	Rp150.000	Rp3.750,00
	Mandor	L.04	OH	0,100	Rp150.000	Rp15.000,00
					JUMLAH TENAGA KERJA	Rp172.500
B	BAHAN Ready Mix fc' 26,4 MPa		m ³	1,020	Rp875.000	Rp892.500,00
					JUMLAH HARGA BAHAN	Rp948.600
C	PERALATAN Concrete Pump		hari	0,12	Rp3.500.000	Rp420.000,00
					JUMLAH HARGA ALAT	Rp420.000
D	Jumlah (A+B+C)					Rp1.485.000
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)				Rp222.750	Rp173.565
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp1.707.750

5. 2.3 Memasukkan Informasi Pada Model Untuk Perhitungan Volume Material dan Biaya

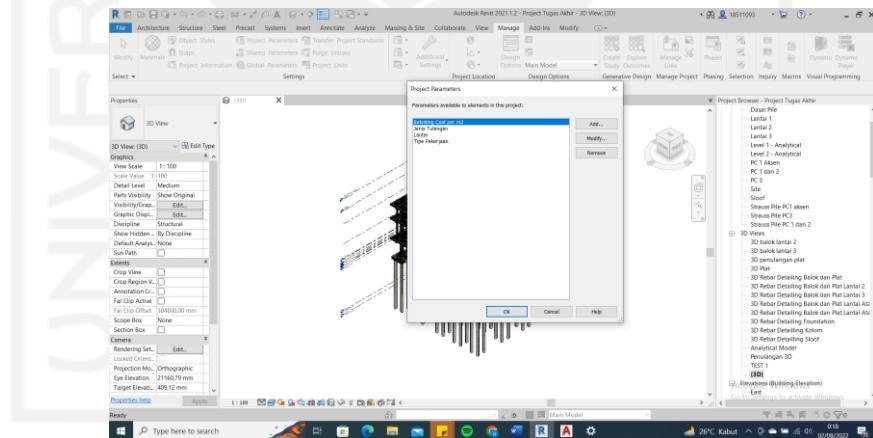
Setelah semua permodelan beton dan pembesian sudah selesai dibuat pada Autodesk Revit, selanjutnya dilakukan perhitungan volume material. Perhitungan ini digunakan untuk membandingkan hasil volume material permodelan dengan *existing* dan untuk menerapkan konsep BIM 5D atau *cost estimation* pada penelitian ini dilampirkan juga harga total pekerjaan struktural dengan terlebih dulu melakukan Analisa Harga Satuan Pekerjaan (AHSP) seperti yang telah dijelaskan sebelumnya kemudian memasukan AHSP ke dalam setiap pekerjaan yang telah dimodelkan di Autodesk Revit. Selain itu hasil perhitungan volume juga digunakan

untuk membuat penjadwalan baru yang akan dibuat menggunakan perangkat lunak *Autodesk Navisworks*.

1. Pembuatan *Project Parameters*

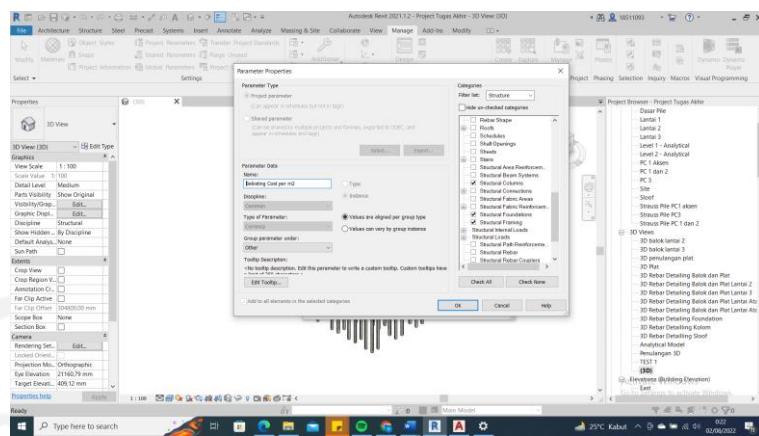
Pada Autodesk Revit 2021 untuk mendapatkan keluaran kuantitas material dibantu dengan *tools Schedule/Quantities* namun sebelum itu harus membuat parameter pendukung seperti bekisting *cost* per m², jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan. Parameter-parameter ini digunakan untuk menunjang beberapa keluaran kuantitas material seperti volume pembesian, volume bekisting dan volume beton. Berikut cara untuk membuat parameter-parameter pendukung keluaran kuantitas material.

- Buka *toolbar Manage*, setelah itu klik *Project Parameters*
- Kemudian klik *Add* untuk menambah parameter baru, seperti yang telah disebut sebelumnya ada beberapa parameter yang dibuat.

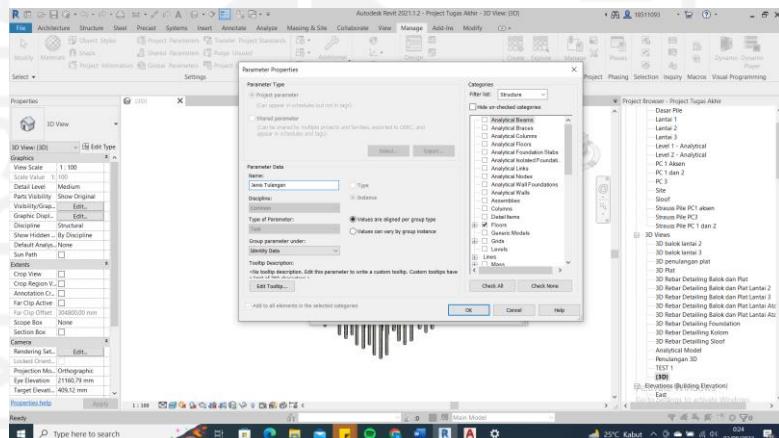


Gambar 5. 26 Tampilan *Project Parameters*

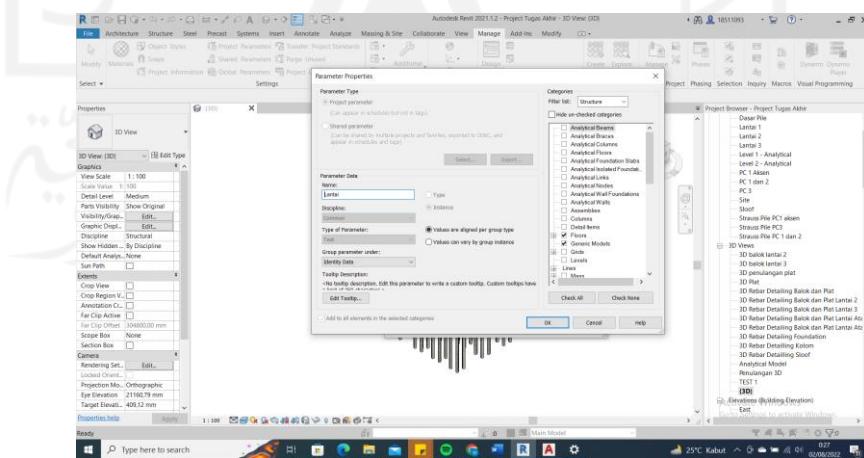
- Setelah itu buat pengaturan parameter sesuai kebutuhan, untuk *categories* yang di ceklis adalah *floor*, *structure area reinforcement*, *structure columns*, *structure framing* dan *structure rebar*. Pada penelitian ini parameter yang ditambah adalah bekisting *Cost* per m², jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan.



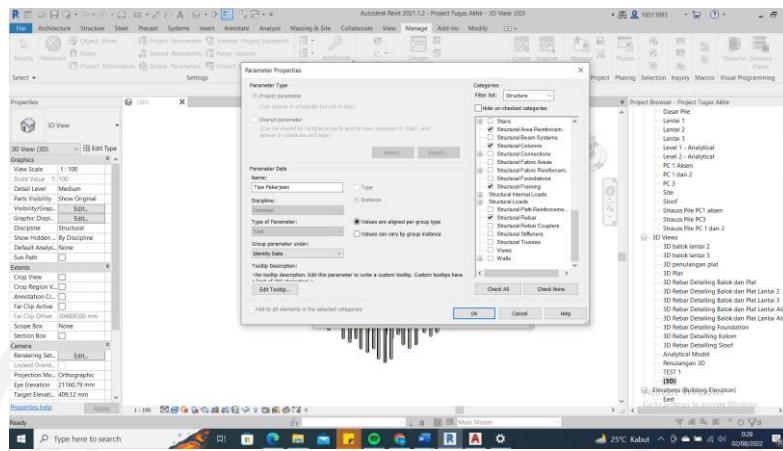
Gambar 5. 27 Tampilan Parameter Bekisting Cost per m²



Gambar 5. 28 Tampilan Parameter Jenis Tulangan



Gambar 5. 29 Tampilan Parameter Lantai



Gambar 5. 30 Tampilan Parameter Tipe Pekerjaan

- d. Kemudian yang terakhir setelah semua parameter-parameter dibuat klik OK.
2. Pengisian *Project Parameters*
Dalam pengisian *project parameters* terdapat cara agar penggeraan lebih cepat dan efisien dengan cara membukanya dalam tampilan 3D.
 - a. *Project Parameters* Pekerjaan *Bored Pile*
 - 1) Untuk pembesian *select* tulangan *bored pile* sesuai jenis *pile cap*.
 - 2) Kemudian pada bagian *properties* terdapat *identity data*, setelah itu isi parameter jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan sesuai dengan yang telah dimodelkan.

Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	Longitudinal Strauss Pile D19
Lantai	Fondasi
Tipe Pekerjaan	Pekerjaan Fondasi Strauss Pile
Host Category	Structural Foundation
Host Mark	

Gambar 5. 31 Tampilan Identity Data Pembesian Strauss Pile

- b. *Project Parameters* Pekerjaan *Pile Cap*
 - 1) Untuk pembesian *select* tulangan *pile cap* sesuai jenis *pile cap*.

- 2) Kemudian pada bagian *properties* terdapat *identity data*, setelah itu isi parameter jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan sesuai dengan yang telah dimodelkan.

Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	Longitudinal PC 1 D19
Lantai	Fondasi
Tipe Pekerjaan	Pekerjaan PileCap 1
Host Category	Structural Foundation
Host Mark	

Gambar 5. 32 Tampilan *Identity Data* Pembesian *Pile Cap*

c. *Project Parameters* Pekerjaan Kolom

1) Beton

- Pada *Project Browser*, klik kanan pada tipe kolom yang ingin ditinjau selanjutnya pilih *Select All Instances visible in view*.
- Setelah pekerjaan yang dituju telah terpilih, pada *properties* yang terdapat pada *identity data* isi parameter jenis pekerjaan dan lantai sesuai dengan yang telah dimodelkan.

Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	
Lantai	Lantai 1
Tipe Pekerjaan	Kolom K1

Gambar 5. 33 Tampilan *Identity Data* Beton Kolom

2) Pembesian

- Untuk pembesian *select* tulangan kolom sesuai jenis kolom.

- b) Kemudian pada bagian *properties* terdapat *identity data*, setelah itu isi parameter jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan sesuai dengan yang telah dimodelkan.

Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	Longitudinal Kolom ...
Lantai	Lantai 1
Tipe Pekerjaan	Pekerjaan Kolom K1
Host Category	Structural Column
Host Mark	

Gambar 5. 34 Tampilan *Identity Data* Pembesian Kolom

- d. *Project Parameters* Pekerjaan Sloof dan Balok

1) Beton

- a) Pada *Project Browser*, klik kanan pada tipe sloof dan balok yang ingin di tinjau selanjutnya pilih *Select All Instances* selanjutnya *visible in view*.
- b) Setelah pekerjaan yang dituju telah terpilih, pada *properties* yang terdapat pada *identity data* isi parameter jenis pekerjaan dan lantai sesuai dengan yang telah dimodelkan.

Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	
Lantai	Lantai 2
Tipe Pekerjaan	Balok B1

Gambar 5. 35 Tampilan *Identity Data* Beton Sloof dan Balok

2) Pembesian

- a) Untuk pembesian *select* tulangan sloof dan balok sesuai jenis sloof dan balok.
- b) Kemudian pada bagian *properties* terdapat *identity data*, setelah itu isi parameter jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan sesuai dengan yang telah dimodelkan.

Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	Longitudinal Balok D22
Lantai	Lantai 2
Tipe Pekerjaan	Pekerjaan Balok B1
Host Category	Structural Framing
Host Mark	

Gambar 5. 36 Tampilan *Identity Data* Pembesian Sloof dan Balok

e. *Project Parameters* Pekerjaan Plat

1) Beton

- a) Pada *Project Browser*, klik kanan pada tipe plat yang ingin ditinjau selanjutnya pilih *Select All Instances visible in view*.
- b) Setelah pekerjaan yang dituju telah terpilih, pada *properties* yang terdapat pada *identity data* isi parameter jenis pekerjaan dan lantai sesuai dengan yang telah dimodelkan.

Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	
Lantai	Lantai 2
Tipe Pekerjaan	Pekerjaan Plat Lantai

Gambar 5. 37 Tampilan *Identity Data* Beton Plat

2) Pembesian

- a) Untuk pembesian *select* tulangan plat sesuai jenis plat.
- b) Kemudian pada bagian *properties* terdapat *identity data*, setelah itu isi parameter jenis tulangan, lantai dan tipe pekerjaan sesuai dengan yang telah dimodelkan.

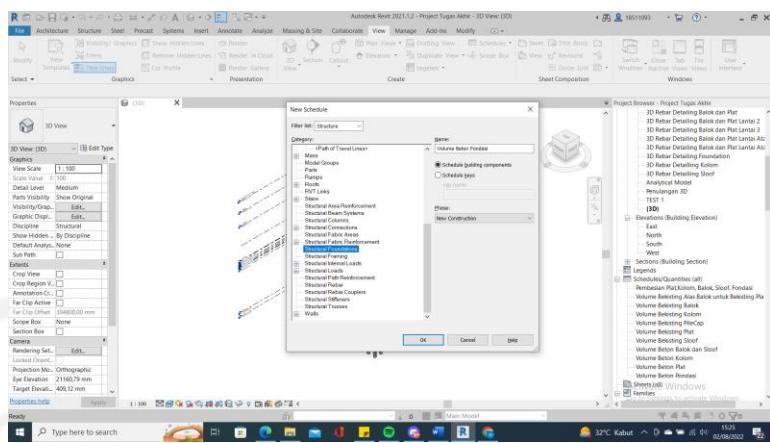
Identity Data	
Image	
Comments	
Mark	
Jenis Tulangan	Plat D10
Lantai	Lantai 2
Tipe Pekerjaan	Pekerjaan Plat Lantai
Host Category	Floor
Host Mark	

Gambar 5. 38 Tampilan *Identity Data* Pembesian Plat

3. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Pembetonan Fondasi

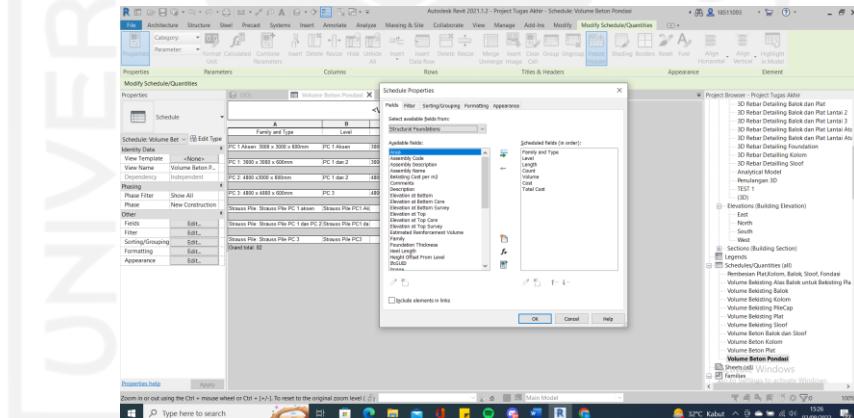
Untuk mengakses *schedules* pembetonan fondasi dengan cara sebagai berikut.

- a. Pada menu *toolbar view* klik *Schedule/Quantities*.
- b. Setelah itu pilih di *Structural Foundation* pada *Category* kemudain isi *name* dengan Volume Beton Fondasi.

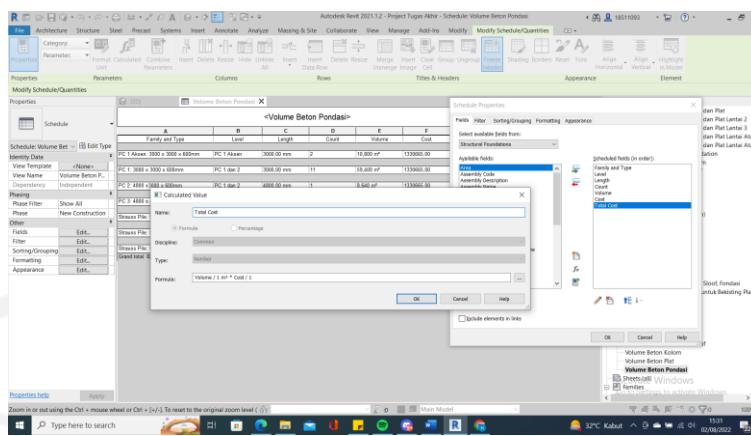


Gambar 5.39 Tampilan Membuat *Schedule* Fondasi

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Total Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula* dengan rumus $\text{Volume} / 1 \text{ m}^3 * \text{Cost} / 1$.



Gambar 5. 40 Tampilan Memilih Parameter *Schedule* Fondasi



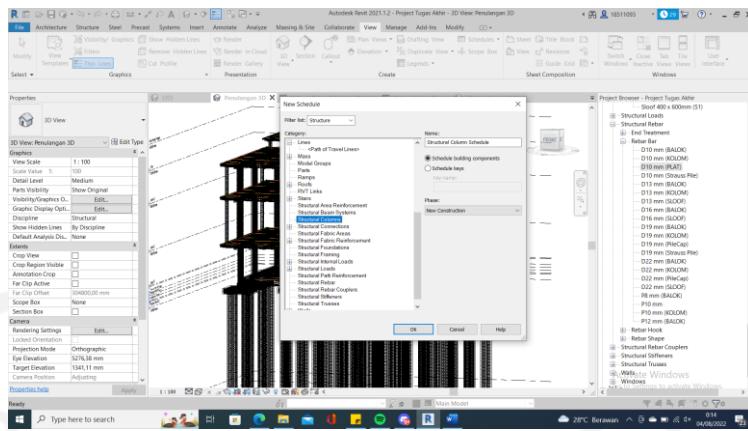
Gambar 5. 41 Tampilan Memilih Parameter *Schedule Fondasi*

- d. Setelah menganalisa AHSP di dapat harga 1 m^3 beton *ready mix* mutu fc' = 26,4 Mpa yaitu Rp. 1.330.665,00. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule* Volume Beton Fondasi di bagian kolom *cost*.

Volume Beton Pondasi						
A	B	C	D	E	F	G
Family and Type	Level	Length	Count	Volume	Cost	Total Cost
PC 1 Aksen 3000 x 3000 x 600mm	IPC 1 Aksen	3000,00 mm	2	10,800 m^3	1330665,00	1437192,00
PC 1 3000 x 3000 x 600mm	IPC 1 dan 2	3000,00 mm	11	36,400 m^3	1330665,00	4790451,00
PC 2 4800 x3000 x600mm	IPC 2 dan 2	4800,00 mm	1	6,480 m^3	1330665,00	1494545,00
PC 3 4800 x 6000 x 600mm	IPC 3	4800,00 mm	1	13,632 m^3	1330665,00	1809112,00
Grand total:			32	67,312 m^3	4694997,00	52644887,00

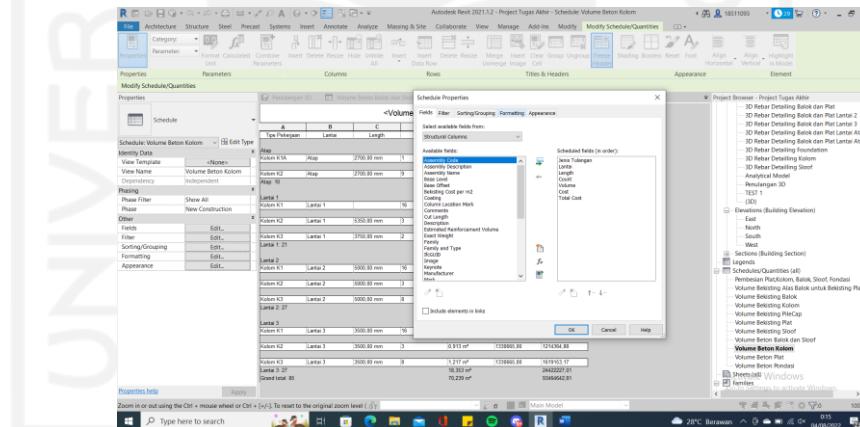
Gambar 5. 42 Tampilan Rekap *Schedule Fondasi*

4. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Pembetonan Kolom
Untuk mengakses *schedules* pembetonan kolom dengan cara sebagai berikut.
- Pada menu *toolbar view* klik *Schedule/Quantities*.
 - Setelah itu pilih di *Structural Column* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Volume Beton Kolom.

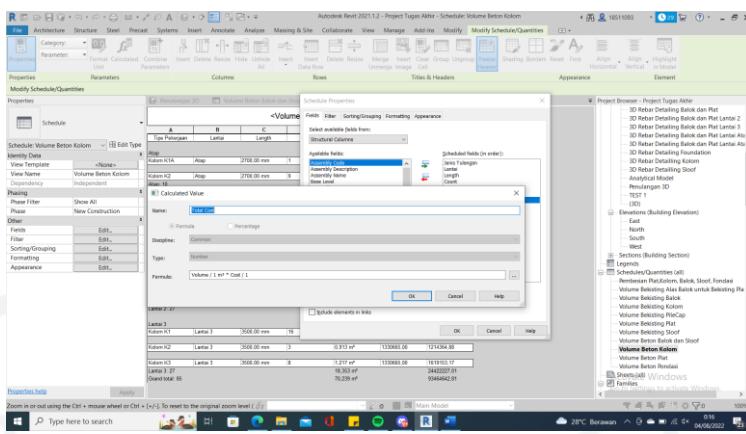


Gambar 5. 43 Tampilan Membuat Schedule Kolom

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Total Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula* dengan rumus Volume / 1 m³ * Cost / 1.

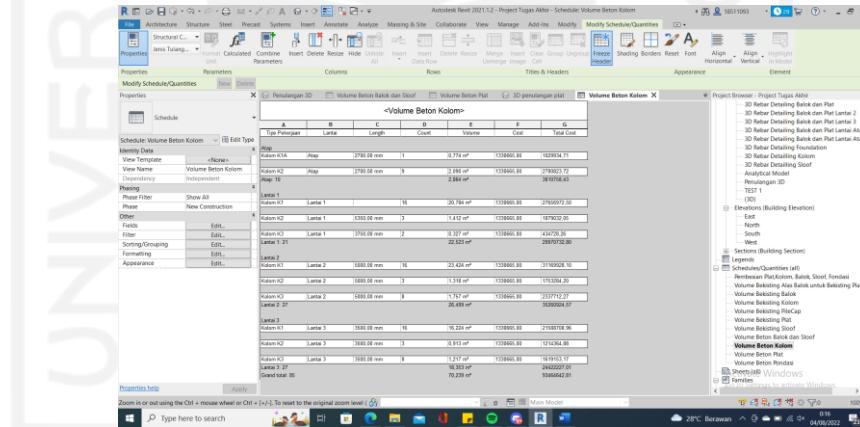


Gambar 5. 44 Tampilan Memilih Parameter Schedule Kolom



Gambar 5.45 Tampilan Memilih Parameter *Schedule* Kolom

- d. Setelah menganalisa AHSP di dapat harga 1 m^3 beton *ready mix* mutu fc' = 26,4 Mpa yaitu Rp. 1.330.665,00. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule Volume Beton Kolom* di bagian kolom *cost*.

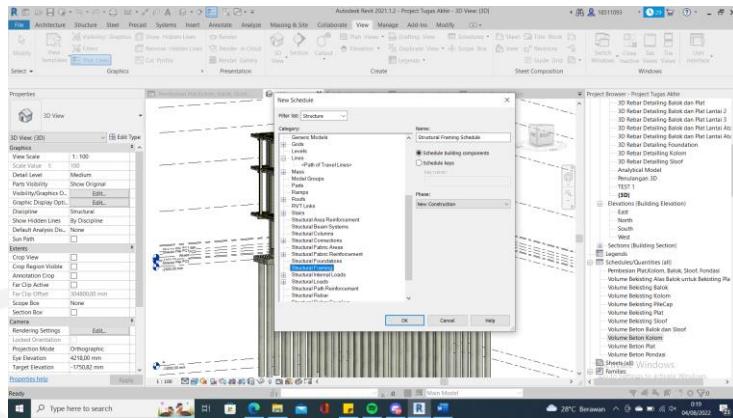


Gambar 5. 46 Tampilan Rekap Schedule Kolom

5. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Pembetonan Sloof dan Balok

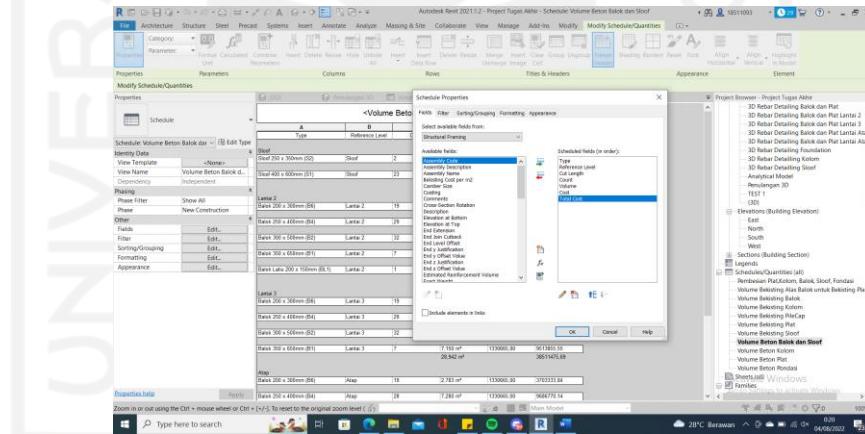
Untuk mengakses *schedules* pembetonan Sloof dan Balok dengan cara sebagai berikut.

- a. Pada menu *toolbar view* klik *Schedule/Quantities*.
 - b. Setelah itu pilih di *Structural Framing* pada *Category* kemudain isi *name* dengan Volume Beton Sloof dan Balok.

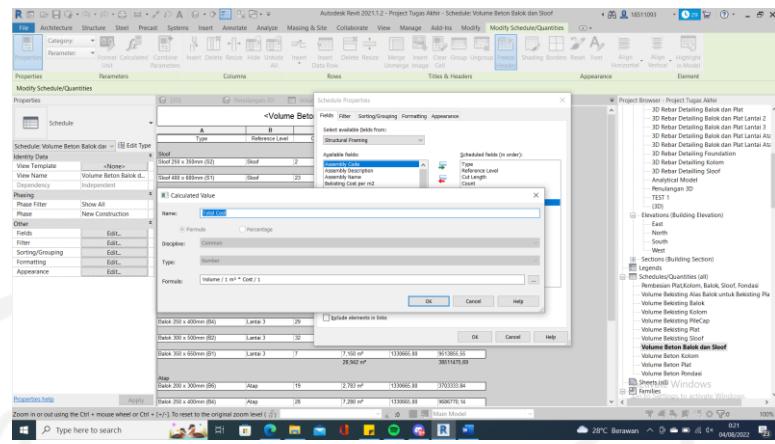


Gambar 5.47 Tampilan Membuat *Schedule Sloof* dan *Balok*

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Total Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula* dengan rumus $\text{Volume} / 1 \text{ m}^3 * \text{Cost} / 1$.



Gambar 5.48 Tampilan Memilih Parameter *Schedule Sloof* dan *Balok*



Gambar 5.49 Tampilan Membuat Parameter Schedule Sloof dan Balok

- d. Setelah menganalisa AHSP di dapat harga 1 m³ beton *ready mix* mutu fc' = 26,4 Mpa yaitu Rp. 1.330.665,00. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule* Volume Beton Sloof dan Balok di bagian kolom *cost*.

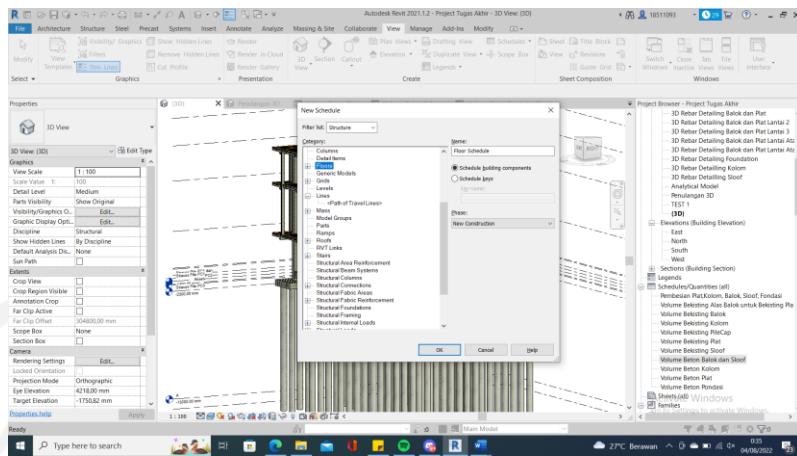
Type	Reference Level	Count	Volume	Cost	Total Cost
Sloof	Lantai 2	2	0.538 m ³	133065.00	75508.27
Sloof	Lantai 3	23	26.261 m ³	1033965.00	2781177.18
Sloof	Alap	19	2.763 m ³	1033965.00	3070333.84
Sloof	Lantai 2	1	0.063 m ³	1613665.00	100.00
Sloof	Lantai 3	18	2.754 m ³	1033965.00	3171480.48
Sloof	Alap	28	7.331 m ³	1033965.00	970437.78
Sloof	Lantai 2	12	11.667 m ³	1033965.00	1500136.54
Sloof	Lantai 3	12	11.667 m ³	1033965.00	1500136.54
Sloof	Alap	7	1.158 m ³	1033965.00	1613665.00
Sloof	Lantai 2	1	0.063 m ³	1613665.00	100.00
Sloof	Lantai 3	1	0.063 m ³	1613665.00	100.00
Sloof	Alap	18	2.763 m ³	1033965.00	3070333.84
Sloof	Alap	28	7.338 m ³	1033965.00	968075.14

Gambar 5.50 Tampilan Rekap Schedule Sloof dan Balok

6. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Pembetonan Plat

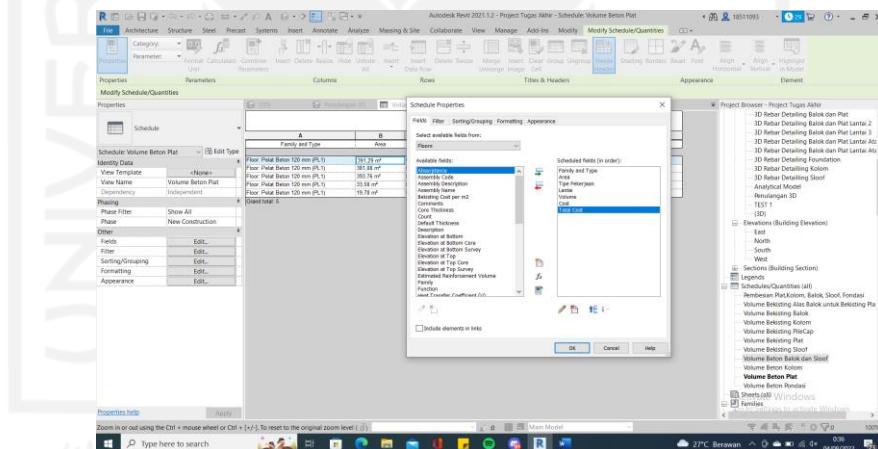
Untuk mengakses *schedules* pembetonan Plat dengan cara sebagai berikut.

- Pada menu *toolbar view* klik *Schedule/Quantities*.
- Setelah itu pilih di *Floor* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Volume Beton Plat.

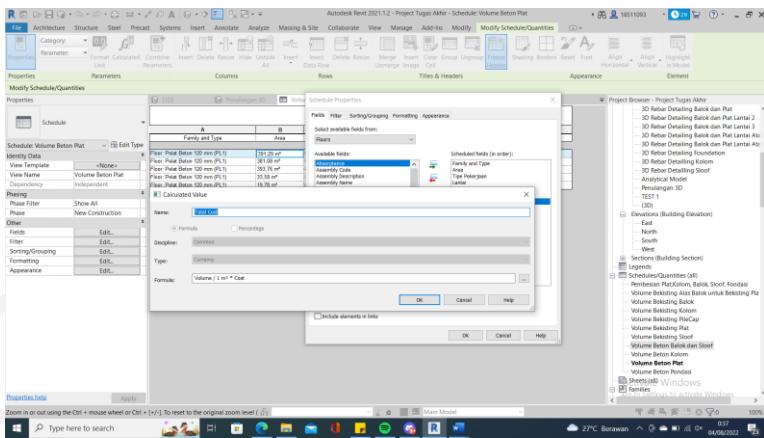


Gambar 5. 51 Tampilan Membuat *Schedule* Plat

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Total Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula* dengan rumus Volume / 1 m³ * Cost.



Gambar 5. 52 Tampilan Memilih Parameter *Schedule* Plat



Gambar 5.53 Tampilan Membuat Parameter Schedule Plat

- d. Setelah menganalisa AHSP di dapat harga 1 m^3 beton *ready mix* mutu fc' = 26,4 Mpa yaitu Rp. 1.330.665,00. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule* Volume Beton Plat di bagian kolom *cost*.

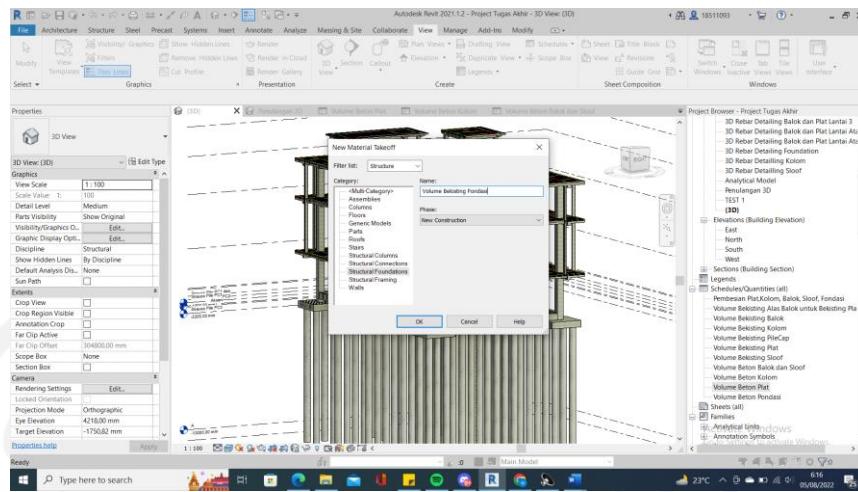
<Volume Beton Plat>						
A	B	C	D	E	F	G
		Type Penilaian	Lantai 2	48.863 m ²	1139665.00	13041426.58
Plat Beton 120 mm (P1)	120.29 m ²	Pelapisan Plat Lantai	Lantai 3	45.739 m ²	1139665.00	12681426.58
Plat Beton 120 mm (P1)	381.98 m ²	Pelapisan Plat Atap	Atap Tinggi	47.30 m ²	1139665.00	5287493.22
Plat Beton 120 mm (P1)	380.76 m ²	Pelapisan Plat Atap	Atap Rungu Tinggi	2.39 m ²	1139665.00	26766.39
Plat Beton 120 mm (P1)	15.79 m ²	Pelapisan Plat Atap LR	Atap Rungu LR	2.39 m ²	1139665.00	26766.39
				146.339 m ²		19429742.59

Gambar 5.54 Tampilan Rekap Schedule Plat

7. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng *Pile Cap*

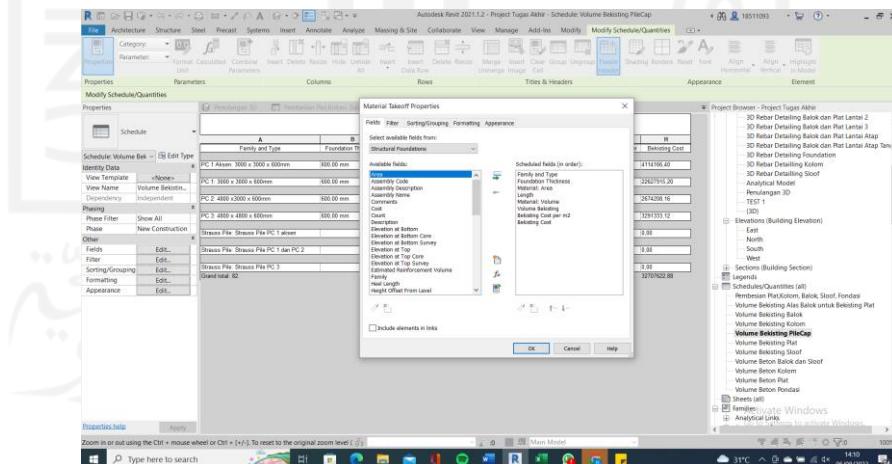
Untuk mengetahui *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng Fondasi dengan cara sebagai berikut.

- Pada menu *toolbar view* klik *Schedule* kemudian pilih *Material Takeoff*.
- Setelah itu pilih *Structural Fondation* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Volume Bekisitng *Pile Cap*.

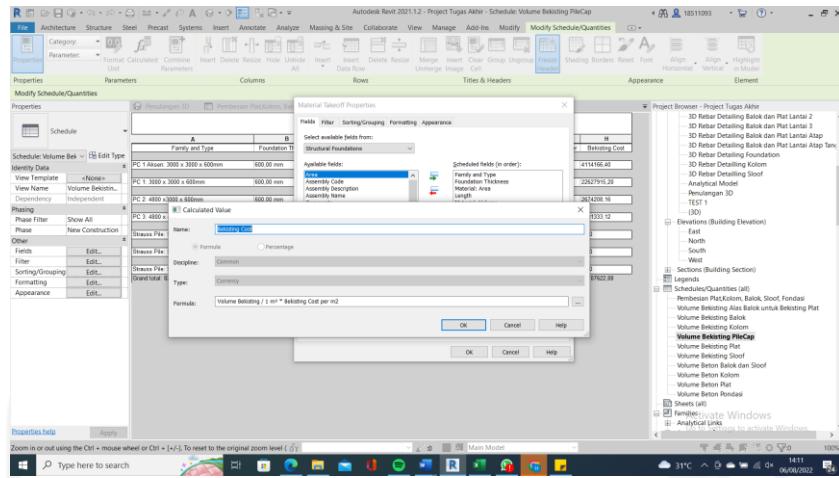


Gambar 5. 55 Tampilan Membuat Material Take off Pile Cap

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Volume Bekisting dan Bekisting Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula*. Formula yang digunakan untuk Volume Bekisting adalah “Material: Area - (Material: Volume / Foundation Thickness) - (Material: Volume / Foundation Thickness)”, sedangkan untuk Bekisting Cost adalah “Volume Bekisting / 1 m² * Bekisting Cost per m²”.



Gambar 5. 56 Tampilan Memilih Parameter Material Take off Bekisting Pile Cap



Gambar 5. 57 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material *Take off Pile Cap*

- d. Setelah menganalisa AHSP di dapat harga pemasangan 1 m^2 bekisting untuk fondasi yaitu Rp285.706. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule Volume Bekisting Pile Cap* di bagian kolom Bekisting Cost per m^2 .

<Volume Bekisting PileCap>							
A	B	C	D	E	F	G	H
Schedule: Volume Bekisting PileCap	Family and Type	Foundation Thickness	Material Area	Length	Material Volume	Volume Bekisting	Bekisting Cost per m ²
	PC 1 Aisen 3000 x 3000 x 600mm	600.00 mm	25.20 m ²	1000.00 mm	3.40 m ³	14.400 m ²	285706.00
	PC 1 3000 x 3000 x 600mm	600.00 mm	25.20 m ²	1000.00 mm	3.40 m ³	79.200 m ²	285706.00
	PC 2 4000 x 4000 x 600mm	600.00 mm	32.16 m ²	4800.00 mm	12.86 m ³	409.92 m ²	285706.00
	PC 3 4000 x 4000 x 600mm	600.00 mm	32.16 m ²	4800.00 mm	12.86 m ³	409.92 m ²	285706.00
	Strauss Pile						
	Strauss Pile: Strauss PC 1 aisen						
	Strauss Pile: Strauss PC 2						
	Strauss Pile: Strauss PC 3						
	Grand total:						
							114.490 m ²

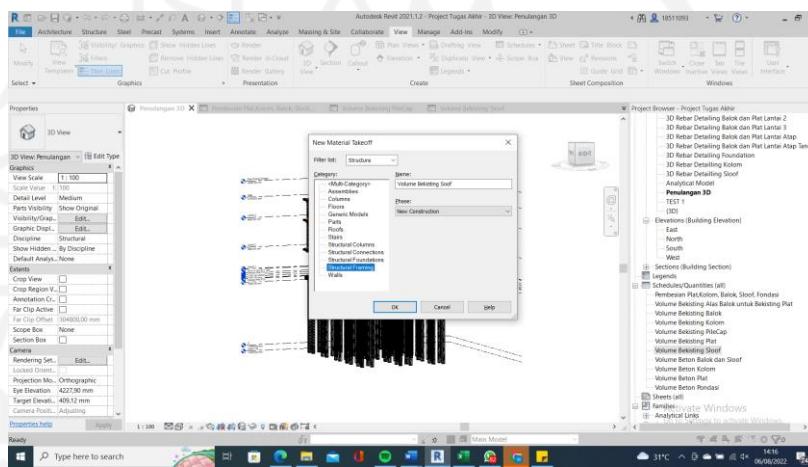
Gambar 5. 58 Tampilan Rekap Material *Take off Pile Cap*

- e. Pada tampilan *Schedule* terdapat luaran *Strauss Pile* namun luaran tersebut tidak digunakan karena pada penelitian ini tidak meninjau preboring Ø 60mm dan pembuangan tanah/lumpur hasil bor keluar lokasi.

8. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisting Sloof

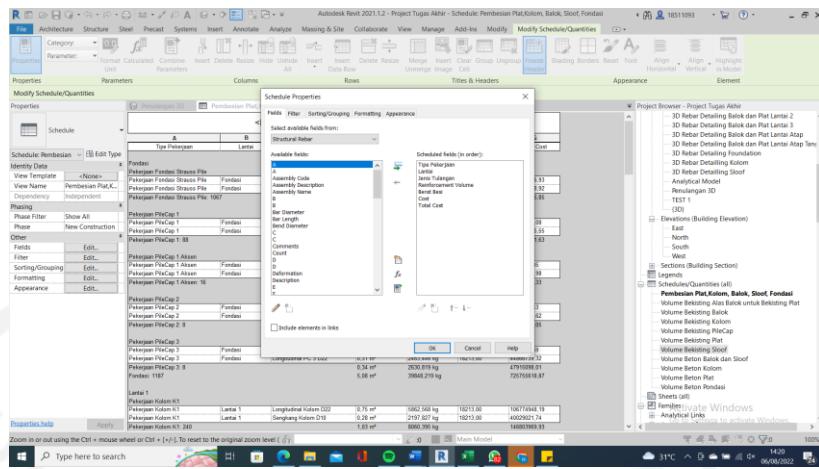
Untuk mengetahui *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisting Sloof dengan cara sebagai berikut.

- Pada menu *toolbar view* klik *Schedule* kemudian pilih *Material Takeoff*.
- Setelah itu pilih *Structural Framing* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Volume Bekisting Sloof.

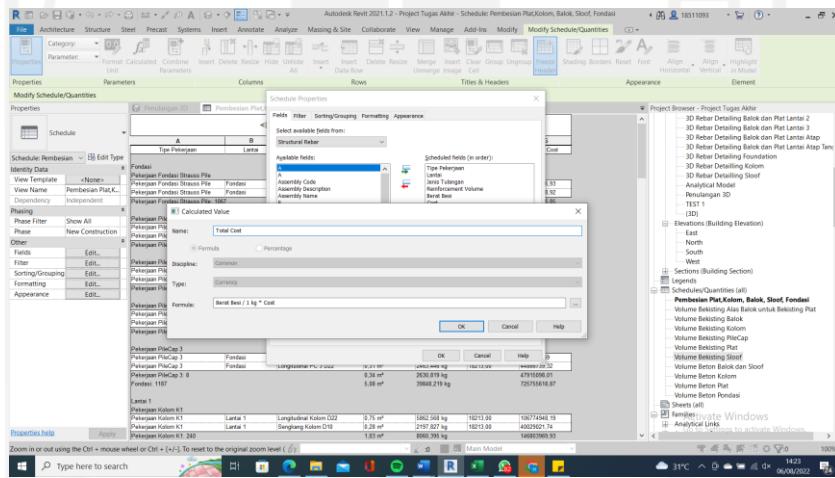


Gambar 5. 59 Tampilan Membuat Material Take off Sloof

- Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Volume Bekisting dan Bekisting Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula*. Formula yang digunakan untuk Volume Bekisting adalah “Material: Area - 2 * (Material: Volume / Tinggi) - 2 * (Material: Volume / Cut Length)”, sedangkan untuk Bekisting Cost adalah “Volume Bekisting / 1 m² * Bekisting Cost per m²”.



Gambar 5. 60 Tampilan Memilih Parameter Material *Take off* Bekisting *Sloof*



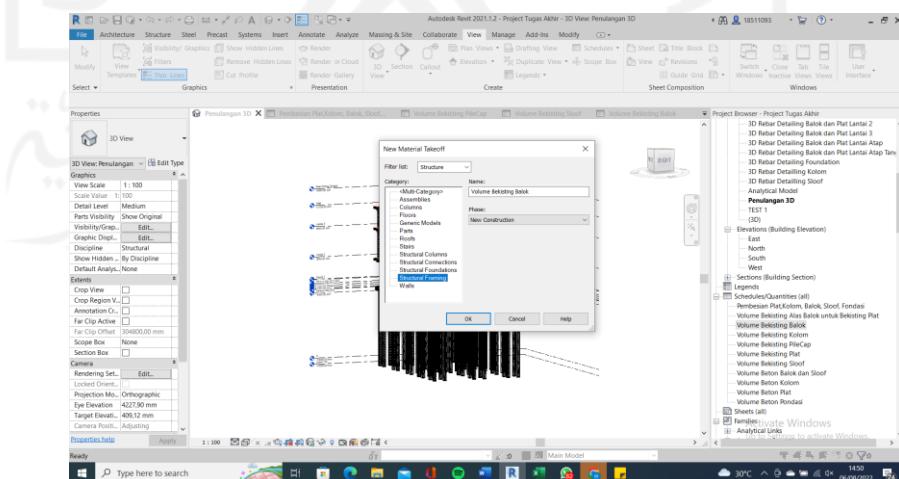
Gambar 5. 61 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material *Take off* *Sloof*

- Setelah menganalisa AHSP di dapat harga pemasangan 1 m² bekisting untuk sloof yaitu Rp305.256. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule* Volume Bekisting *Sloof* di bagian kolom Bekisting Cost per m².

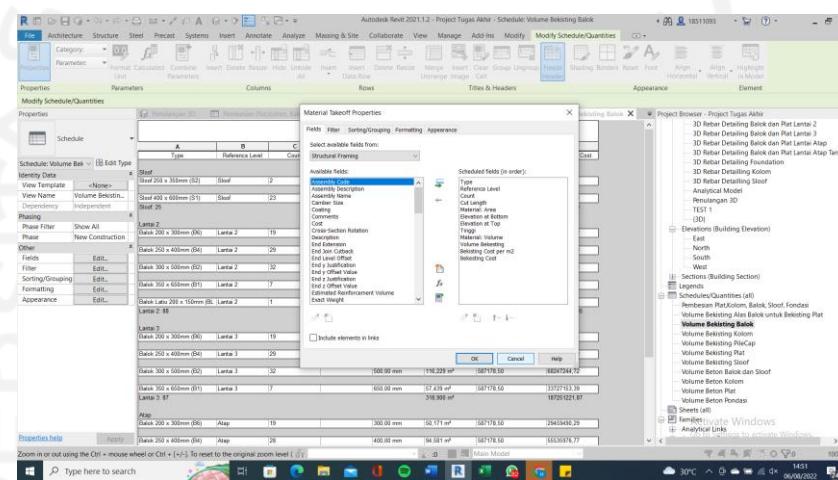
Type	Reference Level	Count	Cut Length	Material Area	Tag	Material Volume	Volume Bekisting	Bekisting Cost per m³	Total Cost
Sloof		2		300.00 mm		4.302 m³	160206.00	1311	
Sloof 250 x 300mm (S2)	Lantai 2	23		400.00 mm		142.688 m³	160206.00	4357	
Sloof 25						168.990 m³		689	
Lantai 2		19		300.00 mm		40.822 m³	160206.00	229	
(Lantai 2)	Lantai 2	29		400.00 mm		76.471 m³	160206.00	4409	
(Lantai 2)	Lantai 2	32		300.00 mm		92.998 m³	160206.00	5446	
(Lantai 2)	Lantai 2	7		400.00 mm		46.103 m³	160206.00	274	
(Lantai Lantai 2)	Lantai 2	1	1,53 m	2,47 m²		200.00 mm	0,06 m³	160206.00	12
Lantai 3		19		300.00 mm		41.129 m³	160206.00	224	
(Lantai 3)	Lantai 3	29		400.00 mm		76.471 m³	160206.00	4409	
(Lantai 3)	Lantai 3	32		300.00 mm		92.998 m³	160206.00	5446	
(Lantai 3)	Lantai 3	7		400.00 mm		46.103 m³	160206.00	274	
(Lantai 3)	Lantai 3	19		300.00 mm		206.326 m³		3388	
Atap		19		300.00 mm		40.824 m³	160206.00	160206.00	244

Gambar 5. 62 Tampilan Rekap Material *Take off Sloof*

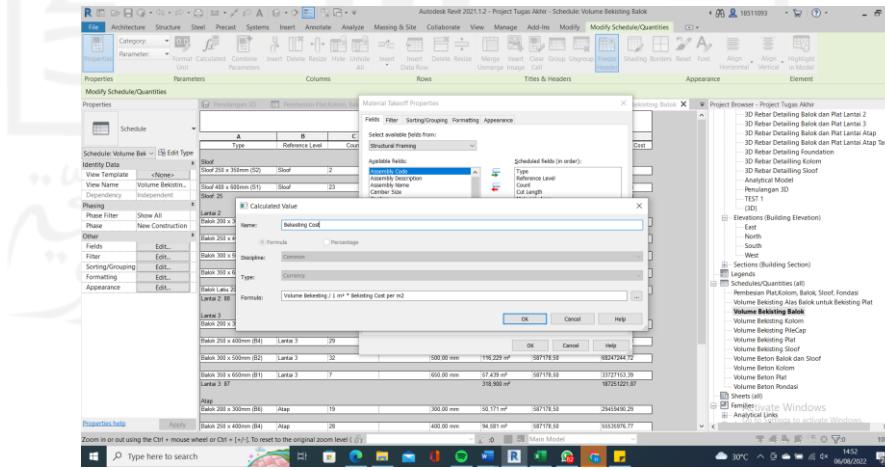
- e. Pada tampilan *Schedule* terdapat luaran balok namun luaran tersebut tidak digunakan karena untuk menghitung luasan bekisting sloof dan balok berbeda.
9. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng Balok
- Untuk mengetahui *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng Balok dengan cara sebagai berikut.
- Pada menu *toolbar view* klik *Schedule* kemudian pilih *Material Takeoff*.
 - Setelah itu pilih *Structural Framing* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Volume Bekisting Balok.

Gambar 5. 63 Tampilan Membuat Material *Take off* Balok

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Volume Bekisting dan Bekisting Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula*. Formula yang digunakan untuk Volume Bekisting adalah “Material: Area - (Material: Volume / Cut Length) - (Material: Volume / Cut Length) - (Material: Volume / Tinggi))”, sedangkan untuk Bekisting Cost adalah “Volume Beketing / 1 m² * Bekisting Cost per m²”.



Gambar 5. 64 Tampilan Memilih Parameter Material *Take off* Bekisting Balok



Gambar 5. 65 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material *Take off* Balok

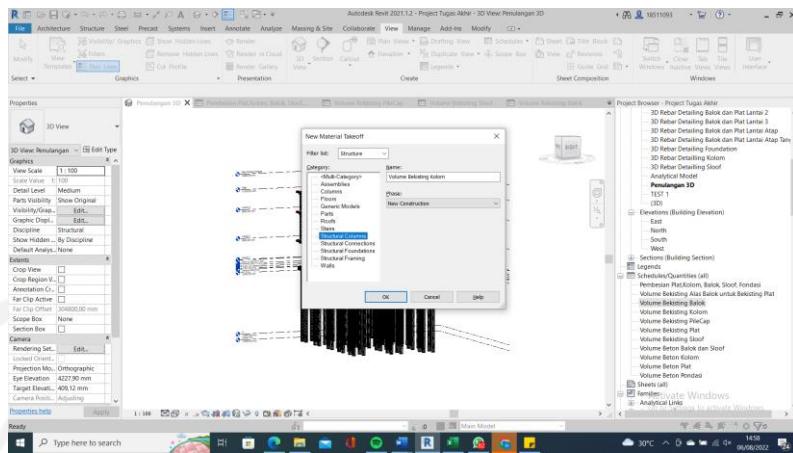
- d. Setelah menganalisa AHSP di dapat harga pemasangan 1 m² bekisting untuk balok yaitu Rp587.179. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule* Volume Bekisting balok di bagian kolom Bekisting Cost per m².

The screenshot shows the Autodesk Revit interface with the 'Volume Bekisting Balok' schedule open. The table contains the following data:

Section	Length	Quantity	Volume (m³)	Bekisting Cost per m²
Bevel 200 x 300mm (S2)	10	354.00 mm	35.039 m³	587179.00
Bevel 200 x 300mm (S1)	23	660.00 mm	19.839 m³	587179.78
Bevel 25			18.678 m³	587179.99
Lantai 2				
Bevel 200 x 300mm (B1)	Lantai 2 - 19	166.00 mm	18.242 m³	587179.22
Bevel 250 x 400mm (B1)	Lantai 2 - 25	400.00 mm	34.795 m³	587179.73
Bevel 300 x 400mm (B1)	Lantai 2 - 10	400.00 mm	116.259 m³	587179.49
Bevel 300 x 500mm (B1)	Lantai 2 - 7	656.00 mm	37.669 m³	587179.50
Bevel 300 x 500mm (B1)	Lantai 2 - 1	247 m²	200.00 mm	12.870 m³
Bevel 300 x 500mm (B1)	Lantai 2 - 88		321.146 m³	587179.50
Lantai 3				
Bevel 200 x 300mm (B2)	Lantai 3 - 19	306.433 m²	100.119 m³	294.056.04
Bevel 250 x 400mm (B2)	Lantai 3 - 28	446.00 mm	34.795 m³	587179.73
Bevel 300 x 400mm (B2)	Lantai 3 - 10	100.00 mm	116.259 m³	587179.73
Bevel 300 x 500mm (B2)	Lantai 3 - 7	656.00 mm	37.669 m³	587179.73
Bevel 300 x 500mm (B2)	Lantai 3 - 1	247 m²	200.00 mm	12.870 m³
Bevel 300 x 500mm (B2)	Lantai 3 - 88		321.146 m³	587179.73
Lantai 4				
Bevel 250 x 300mm (B3)	Bevel - 19	300.00 mm	38.171 m³	587179.50
Bevel 300 x 400mm (B3)	Bevel - 28	400.00 mm	34.681 m³	587179.73

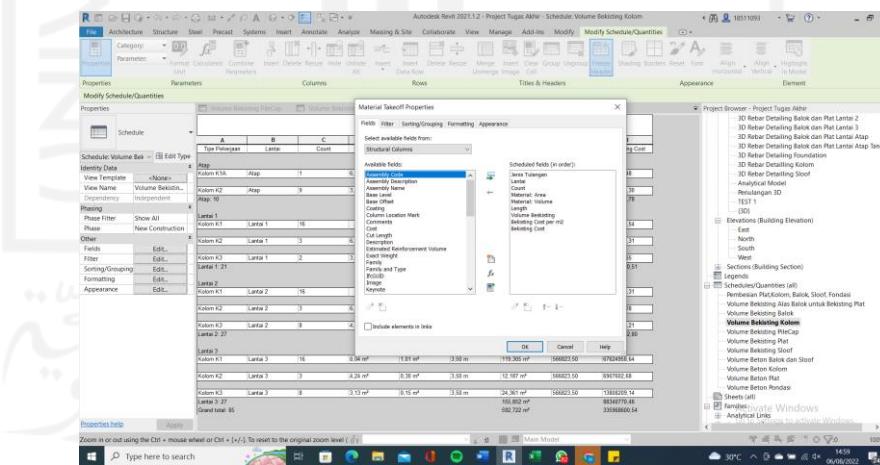
Gambar 5. 66 Tampilan Rekap Material *Take off* Balok

- e. Pada tampilan *Schedule* terdapat luaran sloof namun luaran tersebut tidak digunakan karena untuk menghitung luasan bekisting balok dan sloof berbeda.
10. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng Kolom
- Untuk mengetahui *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng Kolom dengan cara sebagai berikut.
- Pada menu *toolbar view* klik *Schedule* kemudian pilih *Material Take off*.
 - Setelah itu pilih *Structural Column* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Volume Bekisting Kolom.

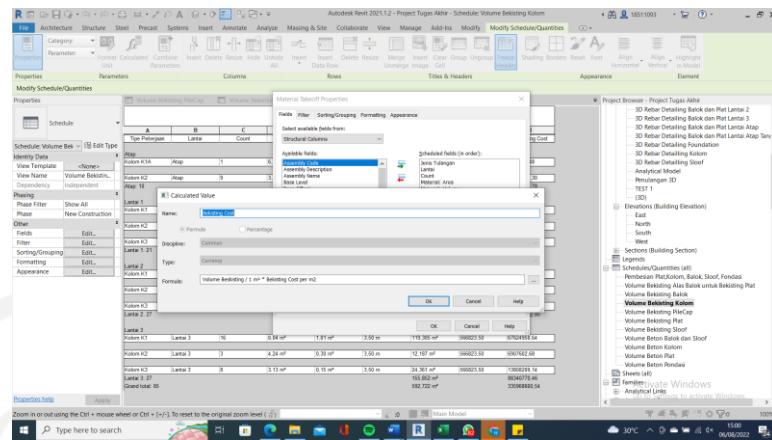


Gambar 5. 67 Tampilan Membuat Material Take off Kolom

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Volume Bekisting dan Bekisting Cost menggunakan cara *Add Calculate Formula*. Formula yang digunakan untuk Volume Bekisting adalah “Material: Area - (Material: Volume / Length) - (Material: Volume / Length)”, sedangkan untuk Bekisting Cost adalah “Volume Bekesting / 1 m² * Bekisting Cost per m²”.



Gambar 5. 68 Tampilan Memilih Parameter Material Take off Bekisting Kolom



Gambar 5. 69 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material Take off Kolom

- d. Setelah menganalisa AHSP di dapat harga pemasangan 1 m^2 bekisting untuk kolom yaitu Rp566.824. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule* Volume Bekisting kolom di bagian kolom Bekisting Cost per m^2 .

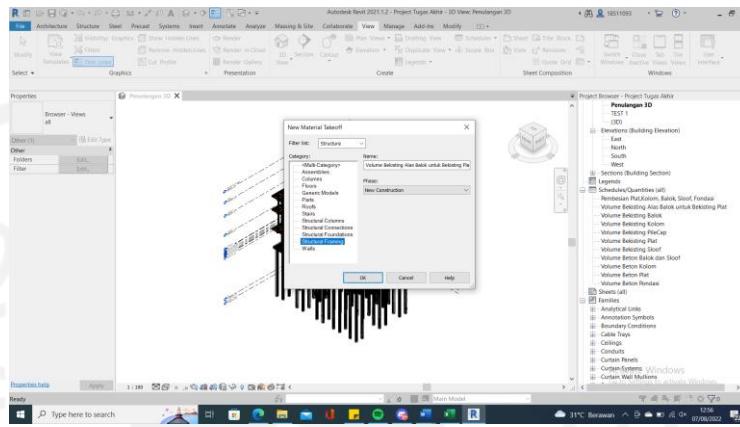
<Volume Bekisting Kolom>									
Type	Parameter	Label	Count	Material Area	Material Volume	Length	Volume Bekisting	Bekisting Cost per	Bekisting Cost
Step	Kolom X1A	Alap	1	9,77 m ²	9,77 m ³	27,90 m	51,66 m ²	566621,50	3223491,48
Step	Kolom X2A	Alap	9	1,29 m ²	0,23 m ³	27,90 m	27,90 m ²	566621,50	1503471,30
Step	Kolom X3A	Alap	3	4,24 m ²	0,39 m ³	3,90 m	12,76 m ²	566621,50	708718,79
Step	Kolom X1B	Lantai 1	16				162,89 m ²	566621,50	906702,54
Step	Kolom X2B	Lantai 1	3	0,41 m ²	0,47 m ³	3,90 m	1,47 m ²	566621,50	1067918,31
Step	Kolom X3B	Lantai 1	2	3,36 m ²	0,16 m ³	3,90 m	6,72 m ²	566621,50	3867819,79
Step	Kolom X1C	Lantai 2	16				146,48 m ²	566621,50	820000,44
Step	Kolom X2C	Lantai 2	3	6,04 m ²	6,44 m ³	3,90 m	17,98 m ²	566621,50	994361,29
Step	Kolom X3C	Lantai 2	8	4,49 m ²	0,22 m ³	3,90 m	38,16 m ²	566621,50	1993761,21
Step	Kolom X1D	Lantai 3	16				254,98 m ²	566621,50	1251914,82
Step	Kolom X2D	Lantai 3	3	8,64 m ²	1,01 m ³	3,90 m	31,92 m ²	566621,50	6733914,64
Step	Kolom X3D	Lantai 3	8	4,49 m ²	0,22 m ³	3,90 m	38,16 m ²	566621,50	1993761,21
Step	Kolom X1E	Lantai 3	16	8,64 m ²	1,01 m ³	3,90 m	566621,50	0/7633914,64	
Step	Kolom X2E	Lantai 3	3	4,24 m ²	0,39 m ³	3,90 m	12,76 m ²	566621,50	697162,69
Step	Kolom X3E	Lantai 3	8	3,13 m ²	0,15 m ³	3,90 m	24,81 m ²	566621,50	1380323,54
Step	Kolom X1F	Lantai 3	16				165,82 m ²	566621,50	935379,46
Step	Kolom X2F	Lantai 3	3				532,72 m ²	566621,50	30356880,54
Step	Grand total:								
Step	Grand total:								

Gambar 5. 70 Tampilan Rekap Material Take off Kolom

11. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng Plat

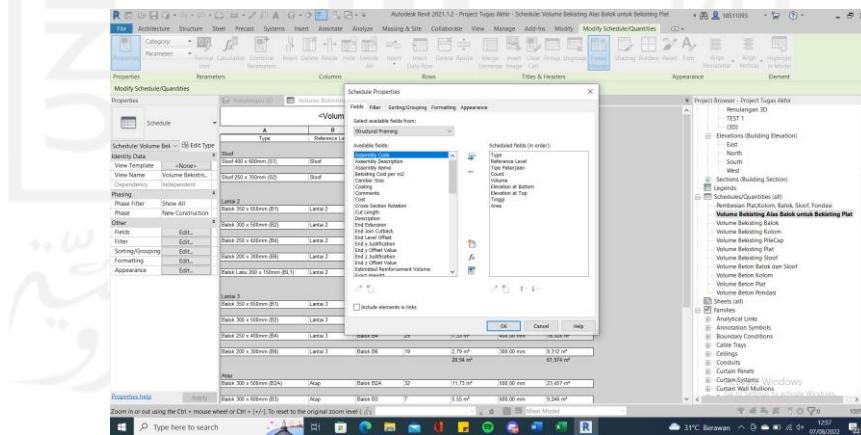
Untuk mengetahui *Bill of Quantity* dan *Cost* Bekisitng Plat harus membuat dua *schedule* yaitu luasan bekisting alas balok dan bekisting plat karena untuk *schedule* bekisting plat belum dikurangi oleh alas balok maka jika tidak dikurangi luasan bekisting plat akan membengkak menjadi besar. Berikut cara membuat volume bekisting alas balok untuk bekisting plat.

- Pada menu *toolbar view* klik *Schedule* kemudian pilih *Material Take Off*.
- Setelah itu pilih *Structural Framing* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Volume Bekisting Alas Balok untuk Beskisting Plat.

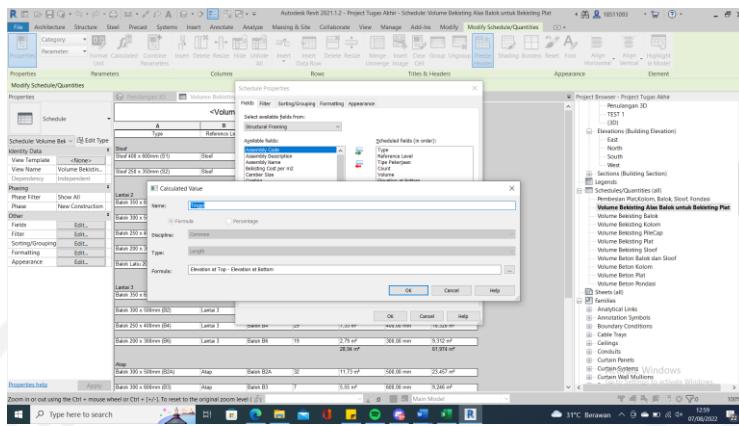


Gambar 5. 71 Tampilan Membuat Material Take off Alas Balok

- Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Tinggi dan Area menggunakan cara *Add Calculate Formula*. Formula yang digunakan untuk Tinggi adalah “Elevation at Top - Elevation at Bottom”, sedangkan untuk Area adalah “Volume / Tinggi”.



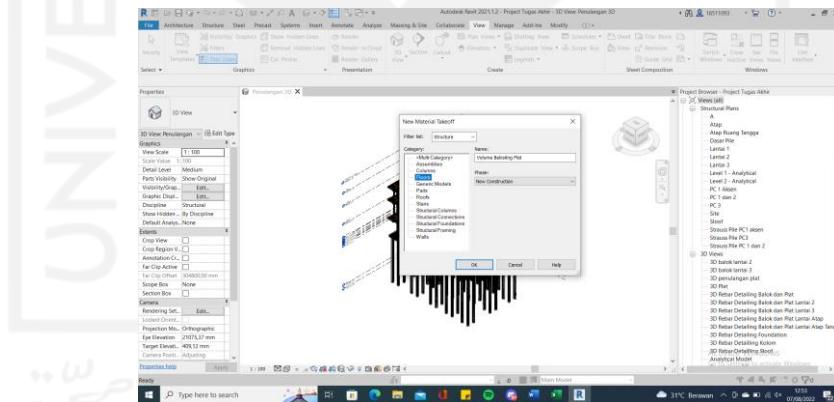
Gambar 5. 72 Tampilan Memilih Parameter Material Take off Bekisting Alas Balok



Gambar 5.67 Tampilan Membuat Parameter baru pada *Material Take Off* Alas Balok

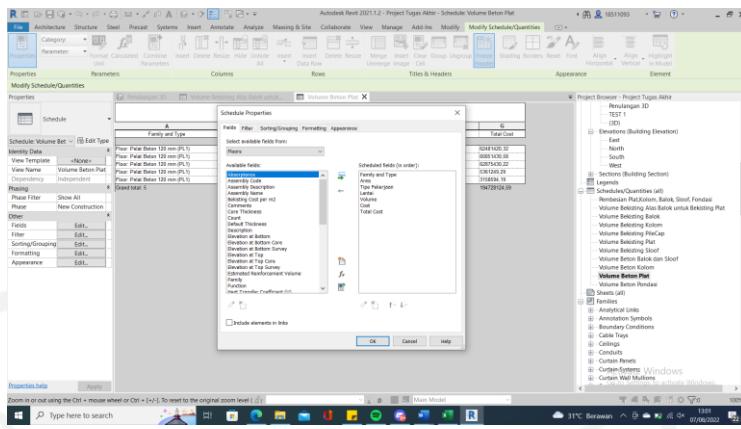
Berikut cara membuat volume bekisting plat.

- Pada menu toolbar view klik Schedule kemudian pilih Material *Take Off*.
- Setelah itu pilih *Floor* pada Category kemudian isi name dengan Volume Bekisting Plat.

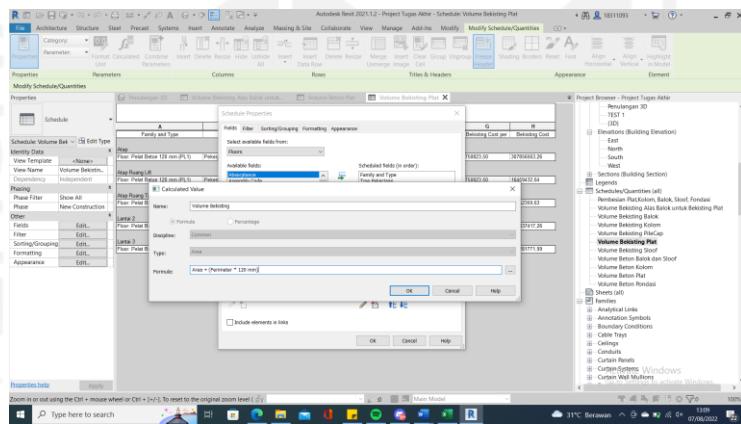


Gambar 5.73 Tampilan Membuat Material *Take off* Plat

- Kemudian pilih Schedule Fields sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Volume Bekisting menggunakan cara Add Calculate Formula. Formula yang digunakan untuk Volume Bekisting adalah “Area + (Perimeter * 120 mm)”.



Gambar 5.74 Tampilan Memilih Parameter Material Take off Bekisting Plat



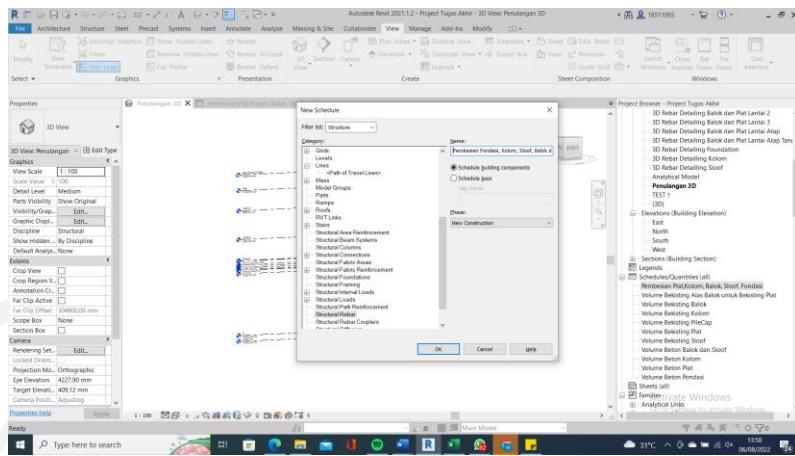
Gambar 5. 75 Tampilan Membuat Parameter baru pada Material Take off Plat

Kemudian setelah dua *schedule* tersebut telah dibuat, selanjutnya mengolahnya dengan bantuan excel dengan rumus volume bekisting alas balok untuk bekisting plat – volume bekisting plat kemudian dikali dengan AHSP pemasangan 1 m^2 bekisting untuk lantai yaitu Rp750.824.

12. Pembuatan *Bill of Quantity* dan *Cost* Pembesian fondasi, kolom, sloof, balok dan plat.

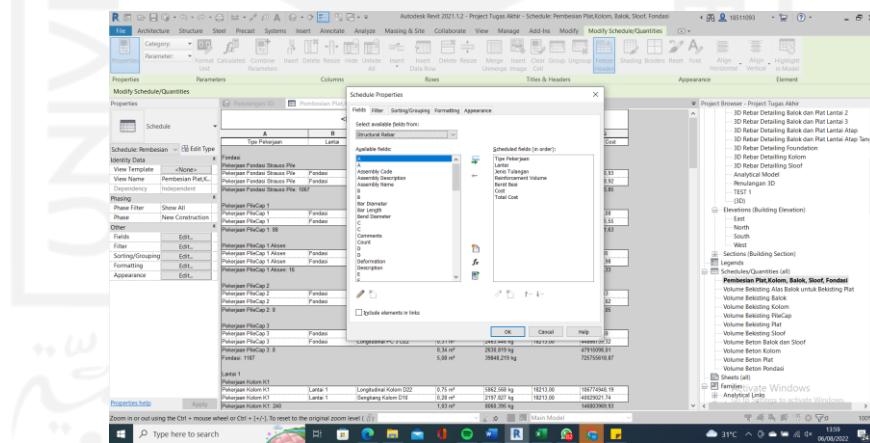
Untuk mengakses *schedules* pembetonan Plat dengan cara sebagai berikut.

- a. Pada menu *toolbar view* klik *Schedule/Quantities*.
 - b. Setelah itu pilih di *Structural Rebar* pada *Category* kemudian isi *name* dengan Pembesian Fondasi, Kolom, Balok dan Plat.

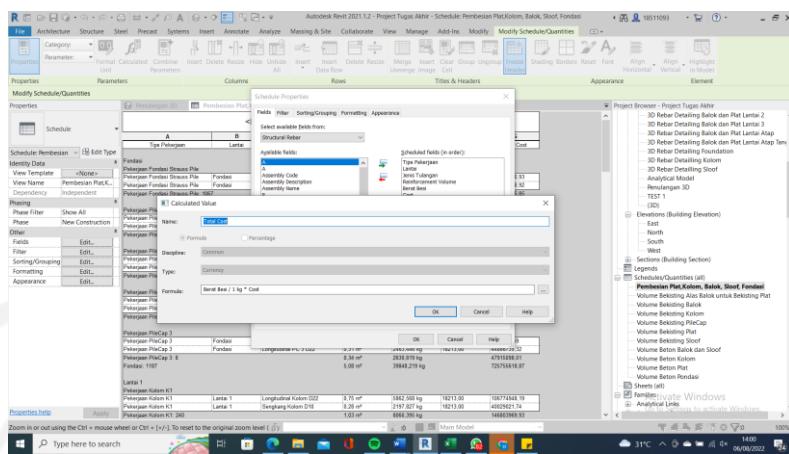


Gambar 5. 76 Tampilan Membuat Schedule Pembesian

- c. Kemudian pilih *Schedule Fields* sesuai dengan yang dibutuhkan, namun untuk Berat Besi dan Total *Cost* menggunakan cara *Add Calculate Formula*. Formula yang digunakan untuk berat besi adalah “*Reinforcement Volume * 7850 kg/m³*”, sedangkan formula yang digunakan untuk total *cost* adalah “*Berat Besi / 1 kg * Cost*”.

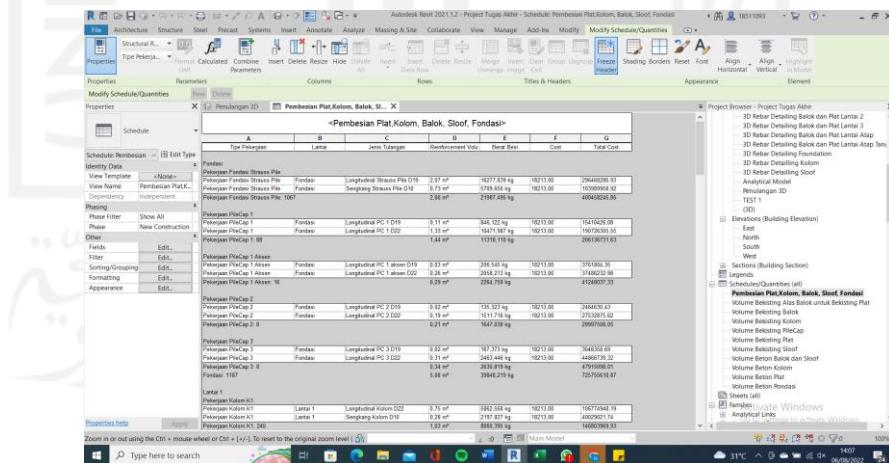


Gambar 5. 77 Tampilan Memilih Parameter Schedule Pembesian



Gambar 5. 78 Tampilan Membuat Parameter Baru

- d. Sebelum mengisi *cost* untuk pembetonan, melakukan perhitungan AHSP untuk mengetahui harga pekerjaan beton. Perhitungan AHSP secara lengkap dapat dilihat pada lampiran. Setelah menganalisa di dapat harga pemberian 10 kg dengan besi polos atau besi ulir yaitu Rp182.126 karena satuan AHSP pekerjaan tersebut per-10kg maka Rp182.126 dibagi 10 agar mendapatkan harga per-kg yaitu menjadi Rp18.213. Kemudian masukkan harga tersebut ke dalam *schedule* Volume Beton Plat.



Gambar 5.79 Tampilan Rekap Schedule Pembesian

5. 2.4 Validasi Permodelan Autodesk Revit

Validasi digunakan untuk mengecek perbandingkan perhitungan volume hasil BIM dengan perhitungan manual pada proyek agar menjadi valid. Untuk sebagai contoh menghitung volume beton kolom dengan dimensi 450 x 600 mm.

Perhitungan manual kolom:

$$\text{Ukuran kolom} = 450 \times 600 \text{ mm}$$

$$\text{Tinggi kolom} = 3 \text{ meter}$$

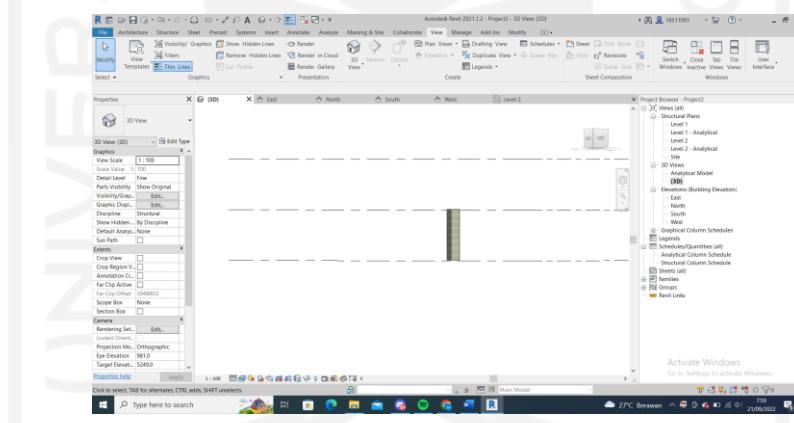
$$\text{Volume} = \text{Luas alas} \times \text{tinggi}$$

$$= 0,45 \times 0,6 \times 3$$

$$= 0,81 \text{ m}^3$$

Perhitungan Revit:

1. Melakukan permodelan pada Autodesk Revit sesuai dengan spesifikasi kolom yang akan dibuat.



Gambar 5. 80 Membuat permodelan

2. Melakukan *output quantity take off material* kolom untuk mengetahui volume beton.

<Structural Column Schedule>				
A	B	C	D	E
Family and Type	Length	Volume	Base Level	Column Location M
Level 1				
M_Concrete-Rectangular-Column: 450 x 600mm	3000	0.81 m ³	Level 1	1-4
1	3000			

Gambar 5. 81 Output Quantity Takeoff Material

5. 2.5 Perbandingan Volume dan Total Biaya pada Pekerjaan Struktural Antara *Existing* dan Permodelan

Pada penelitian hasil dari implementasi konsep BIM yaitu *cost estimation*, namun selain itu juga mendapat volume untuk setiap pekerjaan. Maka dari itu pada penelitian ini juga membandingkan volume *existing* dan permodelan untuk setiap pekerjaan struktural dengan begitu bisa mengetahui efisiensi dari implementasi BIM pada proyek DRC Bank BPD Wates.

1. Hasil volume *existing* pada pekerjaan struktural

Berikut adalah volume *existing* proyek yang diambil dari *Bill of Quantity* (BOQ), namun pada pekerjaan kolom K3 lantai 1 dan balok Latiu lantai 1 pada BOQ proyek tidak ada. Untuk rekapitulasi dapat dilihat pada tabel 5.9.

Tabel 5. 9 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari BOQ

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Existing
1	Pilecap P1 300X300		
	a. Pembesian	kg	14011,484
	b. Bekisting	m ²	79,200
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	59,400
2	Pilecap P1' 300X300		
	a. Pembesian	kg	2545,527
	b. Bekisting	m ²	14,400
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	10,800
3	Pilecap P2 480X300		
	a. Pembesian	kg	2090,621
	b. Bekisting	m ²	9,360
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	8,640
4	Pilecap P3 480X480		
	a. Pembesian	kg	2799,149
	b. Bekisting	m ²	11,520
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	13,824
5	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm		
	a. Pembesian	kg	26806,185
	b. beton mutu f'c 25 Mpa (K300)	m ³	240,464
6	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00		
	a. Pembesian	kg	5657,866
	b. Bekisting	m ²	142,080
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	28,416

Lanjutan Tabel 5.9 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari BOQ

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Existing
7	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00		
	a. Pembesian	kg	182,088
	b. Bekisting	m ²	8,260
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,033
8	Kolom K1 500X600		
	a. Pembesian	kg	7529,687
	b. Bekisting	m ²	161,920
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	22,080
9	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	331,771
	b. Bekisting	m ²	16,560
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,242
10	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	
	b. Bekisting	m ²	
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	
B.	Lantai 2		
1	Balok B1 350/650 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	2079,760
	b. Bekisting	m ²	64,020
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	8,827
2	Balok B2 300/500 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	3683,636
	b. Bekisting	m ²	131,950
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	15,225
3	Balok B4 250/400 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	2862,357
	b. Bekisting	m ²	138,832
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	13,222
4	Balok B6 200/300 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	664,699
	b. Bekisting	m ²	37,160
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	2,787

Lanjutan Tabel 5.9 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari BOQ

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Existing
5	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	7636,785
	b. Bekisting	m ²	292,111
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	26,672
6	Pekerjaan Balok Latiu BL1		
	a. Pembesian	kg	
	b. Bekisting	m ²	
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	
7	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	5769,669
	b. Bekisting	m ²	176,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	24,000
8	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	360,463
	b. Bekisting	m ²	18,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,350
9	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	451,280
	b. Bekisting	m ²	36,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,800
C.	Lantai 3		
1	Balok B1 350/650 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	2079,760
	b. Bekisting	m ²	64,020
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	8,827
2	Balok B2 300/500 Elv. +8.65		0,000
	a. Pembesian	kg	3683,636
	b. Bekisting	m ²	131,950
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	15,225
3	Balok B4 250/400 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	2862,357
	b. Bekisting	m ²	138,832
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	13,222

Lanjutan Tabel 5.9 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari BOQ

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Existing
4	Balok B6 200/300 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	664,699
	b. Bekisting	m ²	37,160
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	2,787
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	7659,728
	b. Bekisting	m ²	292,111
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	26,792
6	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	4044,629
	b. Bekisting	m ²	123,200
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	16,800
7	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	252,868
	b. Bekisting	m ²	12,600
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,945
8	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	317,080
	b. Bekisting	m ²	25,200
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,260
D.	Lantai 4 (Atap)		
1	Balok B2A 300/500 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	3717,470
	b. Bekisting	m ²	133,510
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	15,405
2	Balok B3 300/600 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	1147,079
	b. Bekisting	m ²	48,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	5,760
3	Balok B4 250/400 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	2899,008
	b. Bekisting	m ²	139,777
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	13,312

Lanjutan Tabel 5.9 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari BOQ

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Existing
4	Balok B6 200/300 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	969,333
	b. Bekisting	m ²	37,160
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	2,787
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	7897,665
	b. Bekisting	m ²	698,776
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	51,643
8	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	169,521
	b. Bekisting	m ²	5,170
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,705
9	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	508,416
	b. Bekisting	m ²	25,380
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,904
E.	Lantai 5 (Atap tangga)		
1	Balok B5 200/400 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	198,998
	b. Bekisting	m ²	22,500
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,800
2	Balok B6 200/300 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	138,661
	b. Bekisting	m ²	8,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,600
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	850,260
	b. Bekisting	m ²	55,418
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	3,247
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	739,723
	b. Bekisting	m ²	59,371
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	3,033

2. Hasil volume permodelan pada pekerjaan struktural

Berikut adalah volume permodelan proyek yang diambil dari permodelan yang telah dibuat di Autodesk Revit, karena acuan saat membuat *modelling* menggunakan *as built drawing* maka kolom K3 lantai 1 dan balok Latiu lantai 1 dihitung. Pada Autodesk Revit saat melakukan *quantity take off material*, volume setiap pekerjaan struktur tidak menyatu dan untuk pembesian, bekisting dan beton juga tidak menyatu maka dari itu digunakan perangkat lunak Microsoft Excel untuk membantu mengolah data agar tersusun rapi dan mudah dibaca, untuk rekapitulasi perhitungan dapat dilihat pada tabel 5.10.

Tabel 5. 10 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Permodelan
1	Pilecap P1 300X300		
	a. Pembesian	kg	11318,110
	b. Bekisting	m ²	79,200
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	59,400
2	Pilecap P1' 300X300		
	a. Pembesian	kg	2264,758
	b. Bekisting	m ²	14,400
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	10,800
3	Pilecap P2 480X300		
	a. Pembesian	kg	1647,038
	b. Bekisting	m ²	9,360
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	8,640
4	Pilecap P3 480X480		
	a. Pembesian	kg	2630,819
	b. Bekisting	m ²	11,520
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	13,824
5	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm		
	a. Pembesian	kg	21987,495
	b. beton mutu f'c 25 Mpa (K300)	m ³	236,855
6	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00		
	a. Pembesian	kg	6703,264
	b. Bekisting	m ²	142,688
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	28,291

Lanjutan Tabel 5. 10 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Permodelan
7	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00		
	a. Pembesian	kg	128,171
	b. Bekisting	m2	4,302
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	0,538
8	Kolom K1 500X600		
	a. Pembesian	kg	8060,395
	b. Bekisting	m2	152,893
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	20,784
9	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	304,018
	b. Bekisting	m2	18,840
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	1,412
10	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	80,574
	b. Bekisting	m2	6,540
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	0,327
B.	Lantai 2		
1	Balok B1 350/650 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	1941,293
	b. Bekisting	m2	57,669
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	7,130
2	Balok B2 300/500 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	4663,405
	b. Bekisting	m2	116,295
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	11,650
3	Balok B4 250/400 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	2926,109
	b. Bekisting	m2	94,799
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	7,331
4	Balok B6 200/300 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	1004,704
	b. Bekisting	m2	50,242
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	2,826

Lanjutan Tabel 5. 10 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Permodelan
5	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	7686,386
	b. Bekisting	m ²	347,667
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	46,955
6	Pekerjaan Balok Latiu BL1		
	a. Pembesian	kg	33,891
	b. Bekisting	m ²	2,135
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,063
7	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	5807,725
	b. Bekisting	m ²	172,224
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	23,424
8	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	349,886
	b. Bekisting	m ²	17,581
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,318
9	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	378,712
	b. Bekisting	m ²	35,153
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,757
C.	Lantai 3		
1	Balok B1 350/650 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	1946,010
	b. Bekisting	m ²	57,439
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	7,150
2	Balok B2 300/500 Elv. +8.65		0,000
	a. Pembesian	kg	4671,361
	b. Bekisting	m ²	116,229
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	11,667
3	Balok B4 250/400 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	2935,969
	b. Bekisting	m ²	94,799
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	7,331

Lanjutan Tabel 5. 10 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Permodelan
4	Balok B6 200/300 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	1004,483
	b. Bekisting	m2	50,433
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	2,794
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	7472,740
	b. Bekisting	m2	337,963
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	45,730
6	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	4283,302
	b. Bekisting	m2	119,305
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	16,224
7	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	251,437
	b. Bekisting	m2	12,187
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	0,913
8	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	314,523
	b. Bekisting	m2	24,361
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	1,217
D.	Lantai 4 (Atap)		
1	Balok B2A 300/500 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	1438,307
	b. Bekisting	m2	116,776
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	11,729
2	Balok B3 300/600 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	4677,640
	b. Bekisting	m2	51,392
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	5,548
3	Balok B4 250/400 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	2889,866
	b. Bekisting	m2	94,581
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	7,280

Lanjutan Tabel 5. 10 Rekapitulasi Volume Pekerjaan Struktural dari Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Permodelan
4	Balok B6 200/300 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	1008,617
	b. Bekisting	m2	50,171
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	2,783
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	7798,374
	b. Bekisting	m2	349,846
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	47,251
8	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	202,984
	b. Bekisting	m2	5,703
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	0,774
9	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	594,795
	b. Bekisting	m2	27,936
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	2,090
E.	Lantai 5 (Atap tangga)		
1	Balok B5 200/400 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	439,078
	b. Bekisting	m2	21,782
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	1,488
2	Balok B6 200/300 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	300,103
	b. Bekisting	m2	10,733
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	0,604
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	676,921
	b. Bekisting	m2	19,297
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	4,029
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	395,768
	b. Bekisting	m2	33,457
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	2,374

3. Hasil Selisih Volume Pekerjaan Struktural antara *Existing* dan Permodelan
- Setelah mendapatkan seluruh volume permodelan pekerjaan struktural sebagai mana di tampilkan pada Tabel 5.10 maka data tersebut diolah dengan cara dicari selisih dengan volume *existing* yang ditunjukkan pada Tabel 5.9. Dari hasil perhitungan tersebut di dapatkan selisih volume pekerjaan struktural antara *existing* dengan permodelan. Untuk hasil selisih yang negatif (-) artinya volume permodelan lebih besar dari volume *existing*, begitu juga sebaliknya. Untuk rekapitulasi selisih volume pekerjaan struktural dapat dilihat pada Tabel 5.11.

Tabel 5. 11 Selisih Volume Pekerjaan Struktural antara *Existing* dan Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Selisih
1	Pilecap P1 300X300		
	a. Pembesian	kg	2693,374
	b. Bekisting	m ²	0,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,000
2	Pilecap P1' 300X300		
	a. Pembesian	kg	280,769
	b. Bekisting	m ²	0,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,000
3	Pilecap P2 480X300		
	a. Pembesian	kg	443,583
	b. Bekisting	m ²	0,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,000
4	Pilecap P3 480X480		
	a. Pembesian	kg	168,330
	b. Bekisting	m ²	0,000
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,000
5	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm		
	a. Pembesian	kg	4818,690
	b. beton mutu f'c 25 Mpa (K300)	m ³	3,609
6	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00		
	a. Pembesian	kg	-1045,398
	b. Bekisting	m ²	-0,608
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,125

Lanjutan Tabel 5. 11 Selisih Volume Pekerjaan Struktural antara Existing dan Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Selisih
7	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00		
	a. Pembesian	kg	53,917
	b. Bekisting	m ²	3,958
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,495
8	Kolom K1 500X600		
	a. Pembesian	kg	-530,708
	b. Bekisting	m ²	9,027
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,296
9	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	27,753
	b. Bekisting	m ²	-2,280
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,170
10	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	-80,574
	b. Bekisting	m ²	-6,540
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,327
B.	Lantai 2		
1	Balok B1 350/650 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	138,467
	b. Bekisting	m ²	6,351
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,697
2	Balok B2 300/500 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	-979,770
	b. Bekisting	m ²	15,655
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	3,575
3	Balok B4 250/400 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	-63,752
	b. Bekisting	m ²	44,033
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	5,891
4	Balok B6 200/300 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	-340,005
	b. Bekisting	m ²	-13,082
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,039

Lanjutan Tabel 5. 11 Selisih Volume Pekerjaan Struktural antara Existing dan Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Selisih
5	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65		
	a. Pembesian	kg	-49,601
	b. Bekisting	m ²	-55,556
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-20,283
6	Pekerjaan Balok Latiu BL1		
	a. Pembesian	kg	-33,891
	b. Bekisting	m ²	-2,135
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,063
7	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	-38,056
	b. Bekisting	m ²	3,776
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,576
8	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	10,577
	b. Bekisting	m ²	0,419
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,032
9	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	72,568
	b. Bekisting	m ²	0,847
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,043
C.	Lantai 3		
1	Balok B1 350/650 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	133,750
	b. Bekisting	m ²	6,581
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	1,677
2	Balok B2 300/500 Elv. +8.65		0,000
	a. Pembesian	kg	-987,726
	b. Bekisting	m ²	15,721
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	3,558
3	Balok B4 250/400 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	-73,612
	b. Bekisting	m ²	44,033
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	5,891

Lanjutan Tabel 5. 11 Selisih Volume Pekerjaan Struktural antara Existing dan Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Selisih
4	Balok B6 200/300 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	-339,784
	b. Bekisting	m ²	-13,273
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,007
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65		
	a. Pembesian	kg	186,988
	b. Bekisting	m ²	-45,852
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-18,938
6	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	-238,673
	b. Bekisting	m ²	3,895
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,576
7	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	1,431
	b. Bekisting	m ²	0,413
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,032
8	Kolom K3 300X150		
	a. Pembesian	kg	2,557
	b. Bekisting	m ²	0,839
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,043
D.	Lantai 4 (Atap)		
1	Balok B2A 300/500 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	2279,163
	b. Bekisting	m ²	16,734
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	3,676
2	Balok B3 300/600 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	-3530,561
	b. Bekisting	m ²	-3,392
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,212
3	Balok B4 250/400 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	9,141
	b. Bekisting	m ²	45,196
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	6,032

Lanjutan Tabel 5. 11 Selisih Volume Pekerjaan Struktural antara Existing dan Permodelan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Selisih
4	Balok B6 200/300 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	-39,284
	b. Bekisting	m ²	-13,011
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,004
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15		
	a. Pembesian	kg	99,291
	b. Bekisting	m ²	348,930
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	4,392
8	Kolom K1A 500X600		
	a. Pembesian	kg	-33,463
	b. Bekisting	m ²	-0,533
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,069
9	Kolom K2 300X300		
	a. Pembesian	kg	-86,379
	b. Bekisting	m ²	-2,556
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,187
E.	Lantai 5 (Atap tangga)		
1	Balok B5 200/400 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	-240,080
	b. Bekisting	m ²	0,718
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,312
2	Balok B6 200/300 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	-161,442
	b. Bekisting	m ²	-2,733
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,004
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	173,339
	b. Bekisting	m ²	36,121
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	-0,782
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85		
	a. Pembesian	kg	343,955
	b. Bekisting	m ²	25,914
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m ³	0,659

4. Perbedaan Total Biaya Pekerjaan Struktural antara *Existing* dan permodelan
Sebelum membandingkan total biaya pekerjaan struktural, terlebih dahulu mencari total biaya pekerjaan struktural untuk volume *existing* dengan cara mengolah data menggunakan bantuan perangkat lunak Microsoft Excel sedangkan untuk total biaya pekerjaan struktural untuk volume permodelan harga telah tersedia pada *quantity take off material*. Total biaya pekerjaan struktural untuk volume *existing* adalah Rp5.570.066.588 dengan rincian untuk volume pekerjaan pembesian 126,26 Ton sebesar Rp2.299.587.871, untuk pekerjaan volume bekisiting 3395,51 m² sebesar Rp2.133.398.868 dan untuk pekerjaan volume pengecoran 665,84 m³ sebesar Rp1.137.079.849. Sedangkan total biaya untuk volume permodelan Rp5.184.786.595 dengan rincian untuk volume pekerjaan pembesian 123,22 Ton sebesar Rp2.244.483.556, untuk volume pekerjaan bekisiting 2927,898 m² sebesar Rp1.809.264.051 dan untuk volume pekerjaan pengecoran 662,301 m³ sebesar Rp1.131.038.989. Dengan begitu mendapatkan selisih Rp385.279.993 atau 6,917% lebih hemat, untuk lebih detail perhitungannya dapat dilihat pada lampiran.

5.3 Analisis Data untuk *Scheduling*

Pada penelitian ini *output* yang diharapkan dari permodelan penjadwalan pada perangkat lunak Autodesk Navisworks adalah simulasi penjadwalan baru yang mengacu kepada volume yang didapatkan pada permodelan 3D dari Autodesk Revit 2021. Data pendukung yang digunakan untuk mengerjakan penjadwalan baru adalah laporan progress proyek, *Bill of Quantity* (BOQ) dari perencana dan *quantity take off material* yang di dapat pada permodelan menggunakan Autodesk Revit 2021.

5. 3.1 Menghitung Produktifitas Pekerjaan

Produktifitas yang digunakan adalah produktifitas pekerjaan bukan produktifitas pekerjaan karena tidak memiliki data jumlah pekerja untuk setiap pekerjaan struktural.

1. Menghitung Total Durasi *Existing* Untuk Setiap Pekerjaan Struktural

Dari laporan progress proyek DRC Bank BPD Wates hanya diambil laporan progress minggu ke-2 sampai minggu ke-13 karena pekerjaan struktural dilaksanakan pada minggu-minggu tersebut. Berikut contoh perhitungan total durasi pekerjaan *Pile Cap P1 300 x 300*.

Pekerjaan Pembesian:

$$\begin{aligned}\text{Total Durasi} &= \text{minggu mulai} - \text{minggu selesai} + 1 \\ &= 6 - 2 + 1 \\ &= 5 \text{ minggu}\end{aligned}$$

Pekerjaan Bekisting:

$$\begin{aligned}\text{Total Durasi} &= \text{minggu mulai} - \text{minggu selesai} + 1 \\ &= 6 - 3 + 1 \\ &= 4 \text{ minggu}\end{aligned}$$

Pekerjaan Beton:

$$\begin{aligned}\text{Total Durasi} &= \text{minggu mulai} - \text{minggu selesai} + 1 \\ &= 3 - 2 + 1 \\ &= 4 \text{ minggu}\end{aligned}$$

Rekapitulasi durasi setiap pekerjaan struktural dapat dilihat pada Tabel 5.12

Tabel 5.12 Rekapitulasi Total Durasi Pekerjaan Struktural

No.	Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)		
		Mulai	Selesai	Total Durasi
1	Pilecap P1 300X300			
	a. Pembesian	2	6	5
	b. Bekisting	3	6	4
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	3	6	4
2	Pilecap P1' 300X300			
	a. Pembesian	2	3	2
	b. Bekisting	3	3	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	3	3	1
3	Pilecap P2 480X300			
	a. Pembesian	4	4	1
	b. Bekisting	4	4	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	4	4	1

Lanjutan Tabel 5.12 Rekapitulasi Total Durasi Existing

No.	Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)		
		Mulai	Selesai	Total Durasi
4	Pilecap P3 480X480			
	a. Pembesian	6	6	1
	b. Bekisting	6	6	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6	6	1
5	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm			
	a. Pembesian	2	5	4
	b. beton mutu f'c 25 Mpa (K300)	2	5	4
6	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00			
	a. Pembesian	6	6	1
	b. Bekisting	6	6	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6	6	1
7	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00			
	a. Pembesian	6	6	1
	b. Bekisting	6	6	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6	6	1
8	Kolom K1 500X600			
	a. Pembesian	3	7	5
	b. Bekisting	6	7	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7	7	1
9	Kolom K2 300X300			
	a. Pembesian	6	7	2
	b. Bekisting	6	7	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7	7	1
10	Kolom K3 300X150			
	a. Pembesian	6		
	b. Bekisting	6		
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7		
B. Lantai 2				
1	Balok B1 350/650 Elv. +3.65			
	a. Pembesian	7	7	1
	b. Bekisting	7	8	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1
2	Balok B2 300/500 Elv. +3.65			
	a. Pembesian	7	7	1
	b. Bekisting	7	8	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1

Lanjutan Tabel 5.12 Rekapitulasi Total Durasi Existing

No.	Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)		Total Durasi
		Mulai	Selesai	
3	Balok B4 250/400 Elv. +3.65			
	a. Pembesian	7	7	1
	b. Bekisting	7	8	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1
4	Balok B6 200/300 Elv. +3.65			
	a. Pembesian	7	7	1
	b. Bekisting	7	8	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1
5	Pekerjaan Balok Latiu BL1			
	a. Pembesian	7		
	b. Bekisting	7		
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8		
6	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65			1
	a. Pembesian	7	7	1
	b. Bekisting	8	8	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1
7	Kolom K1A 500X600			1
	a. Pembesian	8	8	1
	b. Bekisting	8	8	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	9	2
8	Kolom K2 300X300			1
	a. Pembesian	8	8	1
	b. Bekisting	8	8	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1
9	Kolom K3 300X150			1
	a. Pembesian	8	8	1
	b. Bekisting	8	8	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1
C.	Lantai 3			
1	Balok B1 350/650 Elv. +8.65			
	a. Pembesian	9	10	2
	b. Bekisting	8	10	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2

Lanjutan Tabel 5.12 Rekapitulasi Total Durasi Existing

No.	Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)		
		Mulai	Selesai	Total Durasi
2	Balok B2 300/500 Elv. +8.65			
	a. Pembesian	9	10	2
	b. Bekisting	8	10	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2
3	Balok B4 250/400 Elv. +8.65			
	a. Pembesian	9	10	2
	b. Bekisting	8	10	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2
4	Balok B6 200/300 Elv. +8.65			
	a. Pembesian	9	10	2
	b. Bekisting	8	10	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65			
	a. Pembesian	9	10	2
	b. Bekisting	8	10	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2
6	Kolom K1A 500X600			
	a. Pembesian	10	10	1
	b. Bekisting	10	10	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	10	10	1
7	Kolom K2 300X300			
	a. Pembesian	10	10	1
	b. Bekisting	10	10	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	10	10	1
8	Kolom K3 300X150			
	a. Pembesian	10	10	1
	b. Bekisting	10	10	1
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	10	10	1
D.	Lantai 4 (Atap)			
1	Balok B2A 300/500 Elv. +12.15			
	a. Pembesian	10	11	2
	b. Bekisting	10	12	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2

Lanjutan Tabel 5.12 Rekapitulasi Total Durasi Existing

No.	Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)		
		Mulai	Selesai	Total Durasi
2	Balok B3 300/600 Elv. +12.15			
	a. Pembesian	10	11	2
	b. Bekisting	10	12	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2
3	Balok B4 250/400 Elv. +12.15			
	a. Pembesian	10	11	2
	b. Bekisting	10	12	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2
4	Balok B6 200/300 Elv. +12.15			
	a. Pembesian	10	11	2
	b. Bekisting	10	12	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15			
	a. Pembesian	10	11	2
	b. Bekisting	10	12	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2
8	Kolom K1A 500X600			
	a. Pembesian	11	11	1
	b. Bekisting	11	12	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2
9	Kolom K2 300X300			
	a. Pembesian	11	11	1
	b. Bekisting	11	12	2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2
E. Lantai 5 (Atap tangga)				
1	Balok B5 200/400 Elv. +14.85			
	a. Pembesian	11	13	3
	b. Bekisting	11	13	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1
2	Balok B6 200/300 Elv. +14.85			
	a. Pembesian	11	13	3
	b. Bekisting	11	13	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1

Lanjutan Tabel 5.12 Rekapitulasi Total Durasi Existing

No.	Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)		
		Mulai	Selesai	Total Durasi
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85			
	a. Pembesian	11	13	3
	b. Bekisting	11	13	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85			
	a. Pembesian	11	13	3
	b. Bekisting	11	13	3
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1

Pada table diatas untuk pekerjaan kolom K3 lantai 1 dan pekerjaan balok latiu BL1 tidak memiliki durasi dikarenakan tidak ada dalam laporan progress proyek DRC Bank BPD Wates.

2. Menghitung Produktifitas Setiap Pekerjaan Struktural

Setelah mendapatkan total durasi untuk setiap pekerjaan selanjutnya adalah menghitung produktifitas pekerjaan. Berikut adalah contoh perhitungan produktifitas pekerjaan *Pile Cap* P1 300 x 300.

$$\text{Produktifitas pekerjaan} = \frac{\text{Volume Existing}}{\text{Durasi Pekerjaan Existing}}$$

$$\begin{aligned} \text{Produktifitas pekerjaan pembesian} &= \frac{14011,484}{5} \\ &= 2.802,297 \text{ kg/minggu} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Produktifitas pekerjaan Bekisting} &= \frac{79,2}{4} \\ &= 19,800 \text{ m}^2/\text{minggu} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Produktifitas pekerjaan Beton} &= \frac{59,400}{4} \\ &= 14,850 \text{ m}^3/\text{minggu} \end{aligned}$$

Hasil rekapitulasi produktifitas pekerjaan struktural dapat dilihat pada Tabel 5.13

Tabel 5. 13 Rekapitulasi Produktifitas Pekerjaan Struktural

No.	Uraian Pekerjaan	Produktivitas Pekerjaan
		kuantitas/minggu
1	Pilecap P1 300X300	
	a. Pembesian	2802,296733
	b. Bekisting	19,8
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	14,85
2	Pilecap P1' 300X300	
	a. Pembesian	1272,763667
	b. Bekisting	14,4
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	10,8
3	Pilecap P2 480X300	
	a. Pembesian	2090,621333
	b. Bekisting	9,36
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8,64
4	Pilecap P3 480X480	
	a. Pembesian	2799,148667
	b. Bekisting	11,52
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13,824
5	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm	
	a. Pembesian	6701,54636
	b. beton mutu f'c 25 Mpa (K300)	60,116085
6	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00	
	a. Pembesian	5657,865667
	b. Bekisting	142,08
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	28,416
7	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00	
	a. Pembesian	182,0883333
	b. Bekisting	8,26
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,0325
8	Kolom K1 500X600	
	a. Pembesian	1505,937422
	b. Bekisting	80,96
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	22,08
9	Kolom K2 300X300	
	a. Pembesian	165,8855
	b. Bekisting	8,28
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,242

Lanjutan Tabel 5. 13 Rekapitulasi Produktifitas Pekerjaan Struktural

No.	Uraian Pekerjaan	Produktivitas
		Pekerjaan kuantitas/minggu
10	Kolom K3 300X150	
	a. Pembesian	451,28
	b. Bekisting	36
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,8
B.	Lantai 2	
1	Balok B1 350/650 Elv. +3.65	
	a. Pembesian	2079,760167
	b. Bekisting	32,01
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8,827
2	Balok B2 300/500 Elv. +3.65	
	a. Pembesian	3683,6355
	b. Bekisting	65,975
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	15,225
3	Balok B4 250/400 Elv. +3.65	
	a. Pembesian	2862,357
	b. Bekisting	69,416025
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13,2221
4	Balok B6 200/300 Elv. +3.65	
	a. Pembesian	664,6988333
	b. Bekisting	18,58
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	2,787
5	Pekerjaan Balok Latiu BL1	
	a. Pembesian	664,6988333
	b. Bekisting	18,58
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	2,787
6	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65	
	a. Pembesian	7636,7852
	b. Bekisting	292,110978
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	26,67183696
7	Kolom K1A 500X600	
	a. Pembesian	5769,669333
	b. Bekisting	176
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	12

Lanjutan Tabel 5. 13 Rekapitulasi Produktifitas Pekerjaan Struktural

No.	Uraian Pekerjaan	Produktivitas Pekerjaan
		kuantitas/minggu
8	Kolom K2 300X300	
	a. Pembesian	360,463
	b. Bekisting	18
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,35
9	Kolom K3 300X150	
	a. Pembesian	451,28
	b. Bekisting	36
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,8
C.	Lantai 3	
1	Balok B1 350/650 Elv. +8.65	
	a. Pembesian	1039,880083
	b. Bekisting	21,34
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	4,4135
2	Balok B2 300/500 Elv. +8.65	
	a. Pembesian	1841,81775
	b. Bekisting	43,98333333
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7,6125
3	Balok B4 250/400 Elv. +8.65	
	a. Pembesian	1431,1785
	b. Bekisting	46,27735
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6,61105
4	Balok B6 200/300 Elv. +8.65	
	a. Pembesian	332,3494167
	b. Bekisting	12,38666667
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,3935
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65	
	a. Pembesian	3829,863833
	b. Bekisting	97,370326
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13,395864
6	Kolom K1A 500X600	
	a. Pembesian	4044,629333
	b. Bekisting	123,2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	16,8

Lanjutan Tabel 5. 13 Rekapitulasi Produktifitas Pekerjaan Struktural

No.	Uraian Pekerjaan	Produktivitas Pekerjaan
		kuantitas/minggu
7	Kolom K2 300X300	
	a. Pembesian	252,868
	b. Bekisting	12,6
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	0,945
8	Kolom K3 300X150	
	a. Pembesian	317,08
	b. Bekisting	25,2
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,26
D.	Lantai 4 (Atap)	
1	Balok B2A 300/500 Elv. +12.15	
	a. Pembesian	1858,73475
	b. Bekisting	44,503333333
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7,7025
2	Balok B3 300/600 Elv. +12.15	
	a. Pembesian	573,5393333
	b. Bekisting	16
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	2,88
3	Balok B4 250/400 Elv. +12.15	
	a. Pembesian	1449,50375
	b. Bekisting	46,59235
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6,65605
4	Balok B6 200/300 Elv. +12.15	
	a. Pembesian	484,6663333
	b. Bekisting	12,38666667
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,3935
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15	
	a. Pembesian	3948,8324
	b. Bekisting	232,9252567
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	25,821735
8	Kolom K1A 500X600	
	a. Pembesian	169,5206667
	b. Bekisting	2,585
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	0,3525

Lanjutan Tabel 5. 13 Rekapitulasi Produktifitas Pekerjaan Struktural

No.	Uraian Pekerjaan	Produktivitas Pekerjaan
		kuantitas/minggu
9	Kolom K2 300X300	
	a. Pembesian	508,416
	b. Bekisting	12,69
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	0,95175
E.	Lantai 5 (Atap tangga)	
1	Balok B5 200/400 Elv. +14.85	
	a. Pembesian	66,33275
	b. Bekisting	7,5
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	1,8
2	Balok B6 200/300 Elv. +14.85	
	a. Pembesian	46,22022222
	b. Bekisting	2,666666667
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	0,6
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85	
	a. Pembesian	283,42
	b. Bekisting	18,4725
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	3,2469
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85	
	a. Pembesian	246,5741667
	b. Bekisting	19,79016667
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	3,0325

5. 3.2 Menghitung Durasi Penjadwalan Baru

Penjadwalan baru harus dibuat karena saat dilakukan *quantity take off material* pekerjaan struktural terdapat beberapa volume pekerjaan yang kuantitasnya berbeda dengan volume *existing*. Maka dari itu dibuat penjadwalan baru sesuai dengan *quantity take off material* dari permodelan dengan cara menghitung durasi baru untuk setiap pekerjaan. Berikut contoh perhitungan durasi baru untuk *Pile Cap* P1 300 x 300.

$$\text{Durasi} = \frac{\text{Volume Permodelan}}{\text{Produktivitas Pekerjaan}}$$

$$\text{Minggu selesai} = \text{Minggu Mulai} + \text{durasi} - 1$$

Pekerjaan Pembesian:

$$\begin{aligned}\text{Durasi baru} &= \frac{11318,11}{2.802,297} \\ &= 4,039 \approx 5 \text{ minggu (dibulatkan ke atas)}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Minggu selesai} &= \text{Minggu Mulai} + \text{durasi} - 1 \\ &= 2 + 5 - 1 \\ &= 6 \text{ (minggu ke-6)}\end{aligned}$$

Pekerjaan Bekisting:

$$\begin{aligned}\text{Durasi baru} &= \frac{79,2}{19,800} \\ &= 4 \text{ minggu}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Minggu selesai} &= \text{Minggu Mulai} + \text{durasi} - 1 \\ &= 3 + 4 - 1 \\ &= 6 \text{ (minggu ke-6)}\end{aligned}$$

Pekerjaan Pengecoran

$$\begin{aligned}\text{Durasi baru} &= \frac{59,4}{14,850} \\ &= 4 \text{ minggu}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Minggu selesai} &= \text{Waktu Minggu} + \text{durasi} - 1 \\ &= 3 + 4 - 1 \\ &= 6 \text{ (minggu ke-6)}\end{aligned}$$

Hasil rekapitulasi durasi baru pekerjaan struktural dapat dilihat pada Tabel 5.14.

Untuk Pekerjaan kolom K3 lantai 1 diasumsikan menggunakan produktifitas kolom K3 lantai 2 sedangkan untuk pekerjaan balok latiu BL 1 diasumsikan menggunakan produktifitas balok B6 lantai 2 karena ukuran baloknya yang kecil.

Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)			Produktivitas Pekerjaan Volume/minggu	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi			Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Pilecap P1 300X300									
a. Pembesian	2	6	5	2802,297	11318,11	4,039	5	2	6
b. Bekisting	3	6	4	19,800	79,2	4,000	4	3	6
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	3	6	4	14,850	59,4	4,000	4	3	6
Pilecap P1' 300X300									
a. Pembesian	2	3	2	1272,764	2264,758	1,779	2	2	3
b. Bekisting	3	3	1	14,400	14,4	1,000	1	3	3
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	3	3	1	10,800	10,8	1,000	1	3	3
Pilecap P2 480X300									
a. Pembesian	4	4	1	2090,621	1647,038	0,788	1	4	4
b. Bekisting	4	4	1	9,360	9,36	1,000	1	4	4
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	4	4	1	8,640	8,64	1,000	1	4	4
Pilecap P3 480X480									
a. Pembesian	6	6	1	2799,149	2630,819	0,940	1	6	6
b. Bekisting	6	6	1	11,520	11,52	1,000	1	6	6
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6	6	1	13,824	13,824	1,000	1	6	6

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Pondasi Strauss Pile Ø 60mm									
a. Pembesian	2	5	4	6701,546	21987,495	3,281	4	2	5
b. beton mutu f'c 25 Mpa (K300)	2	5	4	60,116	236,855	3,940	4	2	5
Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00									
a. Pembesian	6	6	1	5657,866	6703,264	1,185	2	6	7
b. Bekisting	6	6	1	142,080	142,688	1,004	2	6	7
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6	6	1	28,416	28,291	0,996	1	6	6
Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00									
a. Pembesian	6	6	1	182,088	128,171	0,704	1	6	6
b. Bekisting	6	6	1	8,260	4,302	0,521	1	6	6
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	6	6	1	1,033	0,538	0,521	1	6	6
Kolom K1 500X600									
a. Pembesian	3	7	5	1505,937	8060,395	5,352	6	3	8
b. Bekisting	6	7	2	80,960	152,893	1,889	2	6	7
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7	7	1	22,080	20,784	0,941	1	7	7
Kolom K2 300X300									
a. Pembesian	6	7	2	165,886	304,018	1,833	2	6	7
b. Bekisting	6	7	2	8,280	18,84	2,275	3	6	8
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7	7	1	1,242	1,412	1,137	2	7	8

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Kolom K3 300X150									
a. Pembesian	6			451,280	80,574	0,179	1	6	6
b. Bekisting	6			36,000	6,54	0,182	1	6	6
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	7			1,800	0,327	0,182	1	7	7
Lantai 2									
Balok B1 350/650 Elv. +3.65									
a. Pembesian	7	7	1	2079,760	1941,293	0,933	1	7	7
b. Bekisting	7	8	2	32,010	57,669	1,802	2	7	8
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1	8,827	7,13	0,808	1	8	8
Balok B2 300/500 Elv. +3.65									
a. Pembesian	7	7	1	3683,636	4663,405	1,266	2	7	8
b. Bekisting	7	8	2	65,975	116,295	1,763	2	7	8
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1	15,225	11,65	0,765	1	8	8
Balok B4 250/400 Elv. +3.65									
a. Pembesian	7	7	1	2862,357	2926,109	1,022	2	7	8
b. Bekisting	7	8	2	69,416	94,799	1,366	2	7	8
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1	13,222	7,331	0,554	1	8	8

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Balok B6 200/300 Elv. +3.65									
a. Pembesian	7	7	1	664,699	1004,704	1,512	2	7	8
b. Bekisting	7	8	2	18,580	50,242	2,704	3	7	9
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1	2,787	2,826	1,014	2	8	9
Pekerjaan Balok Latiu BL1									
a. Pembesian	7			664,699	33,891	0,051	1	7	7
b. Bekisting	7			18,580	2,135	0,115	1	7	7
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8			2,787	0,063	0,023	1	8	8
Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65									
a. Pembesian	7	7	1	7636,785	7686,386	1,006	2	7	8
b. Bekisting	8	8	1	292,111	347,667	1,190	2	8	9
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1	26,672	46,955	1,760	2	8	9
Kolom K1A 500X600									
a. Pembesian	8	8	1	5769,669	5807,725	1,007	2	8	9
b. Bekisting	8	8	1	176,000	172,224	0,979	1	8	8
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	9	2	12,000	23,424	1,952	2	8	9

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Kolom K2 300X300									
a. Pembesian	8	8	1	360,463	349,886	0,971	1	8	8
b. Bekisting	8	8	1	18,000	17,581	0,977	1	8	8
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1	1,350	1,318	0,976	1	8	8
Kolom K3 300X150									
a. Pembesian	8	8	1	451,280	378,712	0,839	1	8	8
b. Bekisting	8	8	1	36,000	35,153	0,976	1	8	8
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	8	8	1	1,800	1,757	0,976	1	8	8
Lantai 3									
Balok B1 350/650 Elv. +8.65									
a. Pembesian	9	10	2	1039,880	1946,01	1,871	2	9	10
b. Bekisting	8	10	3	21,340	57,439	2,692	3	8	10
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2	4,414	7,15	1,620	2	9	10
Balok B2 300/500 Elv. +8.65									
a. Pembesian	9	10	2	1841,818	4671,361	2,536	3	9	11
b. Bekisting	8	10	3	43,983	116,229	2,643	3	8	10
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2	7,613	11,667	1,533	2	9	10

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Balok B4 250/400 Elv. +8.65									
a. Pembesian	9	10	2	1431,179	2935,969	2,051	3	9	11
b. Bekisting	8	10	3	46,277	94,799	2,048	3	8	10
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2	6,611	7,331	1,109	2	9	10
Balok B6 200/300 Elv. +8.65									
a. Pembesian	9	10	2	332,349	1004,483	3,022	4	9	12
b. Bekisting	8	10	3	12,387	50,433	4,072	5	8	12
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2	1,394	2,794	2,005	3	9	11
Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65									
a. Pembesian	9	10	2	3829,864	7472,74	1,951	2	9	10
b. Bekisting	8	10	3	97,370	337,963	3,471	4	8	11
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	9	10	2	13,396	45,73	3,414	4	9	12
Kolom K1A 500X600									
a. Pembesian	10	10	1	4044,629	4283,302	1,059	2	10	11
b. Bekisting	10	10	1	123,200	119,305	0,968	1	10	10
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	10	10	1	16,800	16,224	0,966	1	10	10

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Kolom K2 300X300									
a. Pembesian	10	10	1	252,868	251,437	0,994	1	10	10
b. Bekisting	10	10	1	12,600	12,187	0,967	1	10	10
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	10	10	1	0,945	0,913	0,966	1	10	10
Kolom K3 300X150									
a. Pembesian	10	10	1	317,080	314,523	0,992	1	10	10
b. Bekisting	10	10	1	25,200	24,361	0,967	1	10	10
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	10	10	1	1,260	1,217	0,966	1	10	10
Lantai 4 (Atap)									
Balok B2A 300/500 Elv. +12.15									
a. Pembesian	10	11	2	1858,735	1438,307	0,774	1	10	10
b. Bekisting	10	12	3	44,503	116,776	2,624	3	10	12
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2	7,703	11,729	1,523	2	11	12
Balok B3 300/600 Elv. +12.15									
a. Pembesian	10	11	2	573,539	4677,64	8,156	9	10	18
b. Bekisting	10	12	3	16,000	51,392	3,212	4	10	13
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2	2,880	5,548	1,926	2	11	12

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Balok B4 250/400 Elv. +12.15									
a. Pembesian	10	11	2	1449,504	2889,866	1,994	2	10	11
b. Bekisting	10	12	3	46,592	94,581	2,030	3	10	12
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2	6,656	7,28	1,094	2	11	12
Balok B6 200/300 Elv. +12.15									
a. Pembesian	10	11	2	484,666	1008,617	2,081	3	10	12
b. Bekisting	10	12	3	12,387	50,171	4,050	5	10	14
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2	1,394	2,783	1,997	2	11	12
Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15									
a. Pembesian	10	11	2	3948,832	7798,374	1,975	2	10	11
b. Bekisting	10	12	3	232,925	349,846	1,502	2	10	11
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2	25,822	47,251	1,830	2	11	12
Kolom K1A 500X600									
a. Pembesian	11	11	1	169,521	202,984	1,197	2	11	12
b. Bekisting	11	12	2	2,585	5,703	2,206	3	11	13
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2	0,353	0,774	2,196	3	11	13

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Kolom K2 300X300									
a. Pembesian	11	11	1	508,416	594,795	1,170	2	11	12
b. Bekisting	11	12	2	12,690	27,936	2,201	3	11	13
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	11	12	2	0,952	2,09	2,196	3	11	13
Lantai 5 (Atap tangga)									
Balok B5 200/400 Elv. +14.85									
a. Pembesian	11	13	3	66,333	439,078	6,619	7	11	17
b. Bekisting	11	13	3	7,500	21,782	2,904	3	11	13
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1	1,800	1,488	0,827	1	13	13
Balok B6 200/300 Elv. +14.85									
a. Pembesian	11	13	3	46,220	300,103	6,493	7	11	17
b. Bekisting	11	13	3	2,667	10,733	4,025	5	11	15
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1	0,600	0,604	1,007	2	13	14
Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85									
a. Pembesian	11	13	3	283,420	676,921	2,388	3	11	13
b. Bekisting	11	13	3	18,473	19,297	1,045	2	11	12
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1	3,247	4,029	1,241	2	13	14

Lanjutan Tabel 5. 14 Rekapitulasi Durasi Permodelan

Uraian Pekerjaan	Durasi Existing (minggu)	Produktivitas Pekerjaan	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)	Volume Permodelan	Durasi Permodelan (minggu)			
	Minggu Mulai	Minggu Selesai	Total Durasi	Volume/minggu		Perhitungan	Pembulatan	Minggu Mulai	Minggu Selesai
Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85									
a. Pembesian	11	13	3	246,574	395,768	1,605	2	11	12
b. Bekisting	11	13	3	19,790	33,457	1,691	2	11	12
c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	13	13	1	3,033	2,374	0,783	1	13	13

Setelah mendapatkan total durasi pemberesan, bekisting dan beton, selanjutnya adalah menggabungkan durasi pekerjaan pemberesan, bekisting dan pengecoran menjadi satu. Berikut cara perhitungannya untuk *pile cap* P1 300 x 300.

1. Pada minggu mulai pemberesan, bekisting dan pembetonan pilih minggu mulai yang paling kecil. Dengan perhitungan tersebut di dapatkan minggu mulai yaitu pada minggu ke-2.
2. Pada minggu selesai pemberesan, bekisting dan pembetonan pilih minggu mulai yang paling besar. Dengan perhitungan tersebut di dapatkan minggu selesai yaitu pada minggu ke-6.
3. Setelah itu untuk mendapatkan durasi total dengan cara

$$\text{Durasi total} = \text{Minggu selesai} - \text{minggu mulai} + 1$$

$$\begin{aligned}\text{Durasi total} &= 6 - 2 + 1 \\ &= 5 \text{ minggu}\end{aligned}$$

Hasil rekapitulasi total durasi permodelan pekerjaan struktural dapat dilihat pada Tabel 5.15.

Tabel 5. 15 Rekapitulasi Total Durasi Permodelan Pekerjaan Struktural

NO.	Nama Pekerjaan	Mulai pada minggu ke-	Selesai pada minggu ke-	Durasi (minggu)
I	Pekerjaan Fondasi			
1	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm	2	5	4
2	Pilecap P1 300X300	2	6	5
3	Pilecap P1' 300X300	2	3	2
4	Pilecap P2 480X300	4	4	1
5	Pilecap P3 480X480	6	6	1
II	Pekerjaan Struktur Lantai 1			
1	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00	6	7	2
2	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00	6	6	1
3	Kolom K1 500X600	3	8	6
4	Kolom K2 300X300	6	8	3
5	Kolom K3 300X150	6	7	2

Lanjutan Tabel 5.15 Rekapitulasi Total Durasi Permodelan Pekerjaan Struktural

NO.	Nama Pekerjaan	Mulai pada minggu ke-	Selesai pada minggu ke-	Durasi (minggu)
III	Pekerjaan Struktur Lantai 2			
1	Balok B1 350/650 Elv. +3.65	7	8	2
2	Balok B2 300/500 Elv. +3.65	7	8	2
3	Balok B4 250/400 Elv. +3.65	7	8	2
4	Balok B6 200/300 Elv. +3.65	7	9	3
5	Pekerjaan Balok Latiu BL1	7	8	2
6	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65	7	9	3
7	Kolom K1A 500X600	8	9	2
8	Kolom K2 300X300	8	9	2
9	Kolom K3 300X150	8	9	2
IV	Pekerjaan Struktur Lantai 3			
1	Balok B1 350/650 Elv. +8.65	8	12	5
2	Balok B2 300/500 Elv. +8.65	8	12	5
3	Balok B4 250/400 Elv. +8.65	8	12	5
4	Balok B6 200/300 Elv. +8.65	8	12	5
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65	8	12	5
6	Kolom K1A 500X600	11	12	2
7	Kolom K2 300X300	11	12	2
8	Kolom K3 300X150	11	12	2
V	Pekerjaan Struktur Lantai 4			
1	Balok B2A 300/500 Elv. +12.15	11	19	9
2	Balok B3 300/600 Elv. +12.15	11	19	9
3	Balok B4 250/400 Elv. +12.15	11	19	9
4	Balok B6 200/300 Elv. +12.15	11	19	9
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15	11	19	9
6	Kolom K1A 500X600	18	20	3
7	Kolom K2 300X300	18	20	3
VI	Pekerjaan Struktur Lantai 5			
1	Balok B5 200/400 Elv. +14.85	19	25	7
2	Balok B6 200/300 Elv. +14.85	19	25	7
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85	19	25	7
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85	19	25	7

5. 3.3 Membuat Hubungan Keterkaitan Antar Pekerjaan Struktural

Sebelum membuat hubungan keterkaitan antar pekerjaan harus membuat *Work breakdown structure* (WBS). WBS dirancang berdasarkan perannya dalam proyek agar aktualisasi proyek menjadi lebih efisien dan terorganisir sehingga dapat memberikan *timeline* pada pekerjaan struktural, setelah mendapatkan WBS selanjutnya merencanakan hubungan antar pekerjaan. Hubungan keterkaitan antar pekerjaan terdiri dari empat yaitu *Start to Start*, *Start to Finish*, *Finish to Start* dan *Finish to Finish*, untuk penjelasan yang lebih dalam sudah dijelaskan pada bab 3. Hubungan keterkaitan antar pekerjaan struktural dapat dilihat pada table 5.16

Tabel 5. 16 Hubungan Keterkaitan Antar Pekerjaan Struktural

NO.	Nama Pekerjaan	Predecessors
1	Pekerjaan Fondasi	
2	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm	
3	Pilecap P1 300X300	2SS
4	Pilecap P1' 300X300	2SS
5	Pilecap P2 480X300	2SS+2
6	Pilecap P3 480X480	2SS+4
7	Pekerjaan Struktur Lantai 1	
8	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00	4FS+3
9	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00	5FS+1
10	Kolom K1 500X600	3SS+1
11	Kolom K2 300X300	9SS
12	Kolom K3 300X150	8SS
13	Pekerjaan Struktur Lantai 2	
14	Balok B1 350/650 Elv. +3.65	10SS+4
15	Balok B2 300/500 Elv. +3.65	10SS+4
16	Balok B4 250/400 Elv. +3.65	15SF
17	Balok B6 200/300 Elv. +3.65	16SS
18	Pekerjaan Balok Latiu BL1	16SS
19	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65	17SS
20	Kolom K1A 500X600	19SS+1
21	Kolom K2 300X300	19SS+1
22	Kolom K3 300X150	19SS+1
23	Pekerjaan Struktur Lantai 3	
24	Balok B1 350/650 Elv. +8.65	20SS
25	Balok B2 300/500 Elv. +8.65	20SS

Lanjutan Tabel 5.16 Hubungan Keterkaitan Antar Pekerjaan Struktural

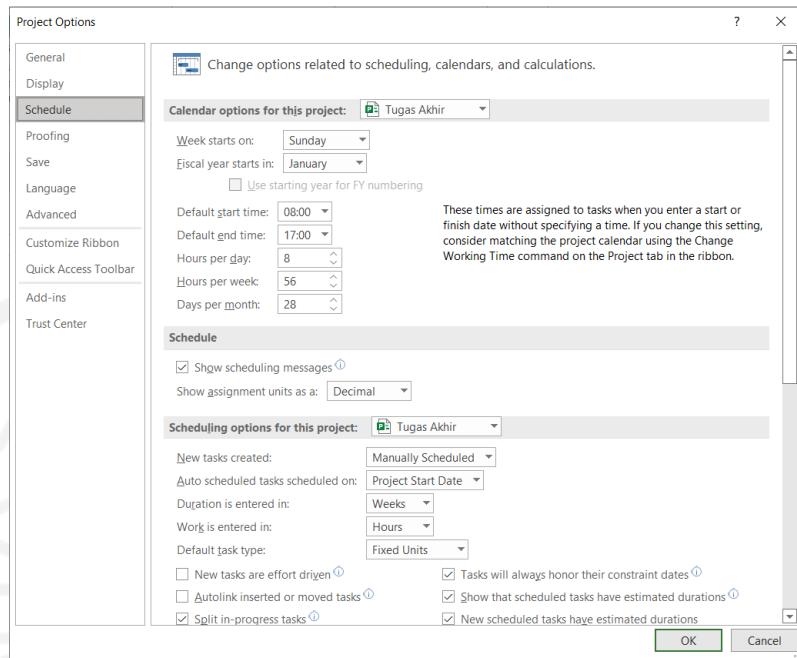
NO.	Nama Pekerjaan	Predecessors
26	Balok B4 250/400 Elv. +8.65	25SS
27	Balok B6 200/300 Elv. +8.65	25SS
28	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8.65	24SS
29	Kolom K1A 500X600	28SS+3
30	Kolom K2 300X300	28SS+3
31	Kolom K3 300X150	28SS+3
32	Pekerjaan Struktur Lantai 4	
33	Balok B2A 300/500 Elv. +12.15	29SS
34	Balok B3 300/600 Elv. +12.15	29SS
35	Balok B4 250/400 Elv. +12.15	29SS
36	Balok B6 200/300 Elv. +12.15	29SS
37	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12.15	36SS
38	Kolom K1A 500X600	37SS+7
39	Kolom K2 300X300	37SS+7
40	Pekerjaan Struktur Lantai 5	
41	Balok B5 200/400 Elv. +14.85	38SS+1
42	Balok B6 200/300 Elv. +14.85	38SS+1
43	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85	38SS+1
44	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85	38SS+1

5. 3.4 Membuat permodelan pada Autodesk Navisworks 2021

Untuk membuat permodelan pada perangkat lunak Autodesk Navisworks harus memasukkan penjadwalan menggunakan perangkat lunak pendukung. Pada penelitian ini perangkat lunak yang digunakan adalah Microsoft *Project*.

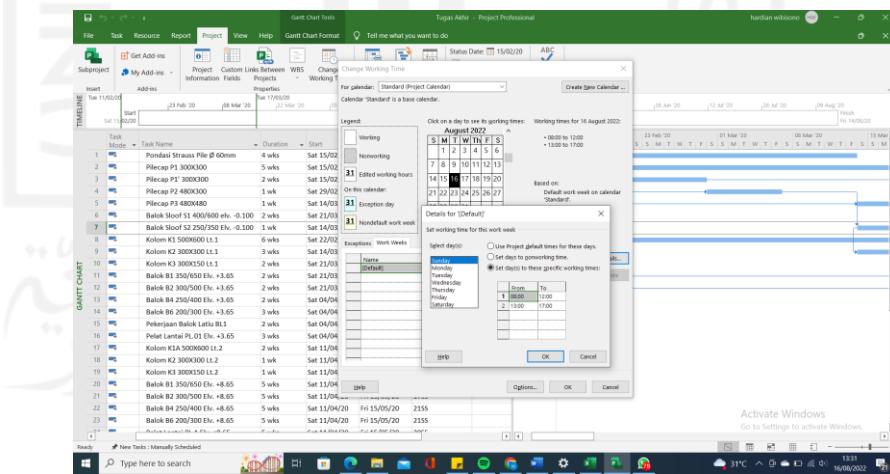
1. Membuat analisis pada Microsoft *Project*

- Membuka Microsoft *Project*, kemudian pilih menu *options*. Atur *calendar options* dan *scheduling option* seperti gambar 5.75.



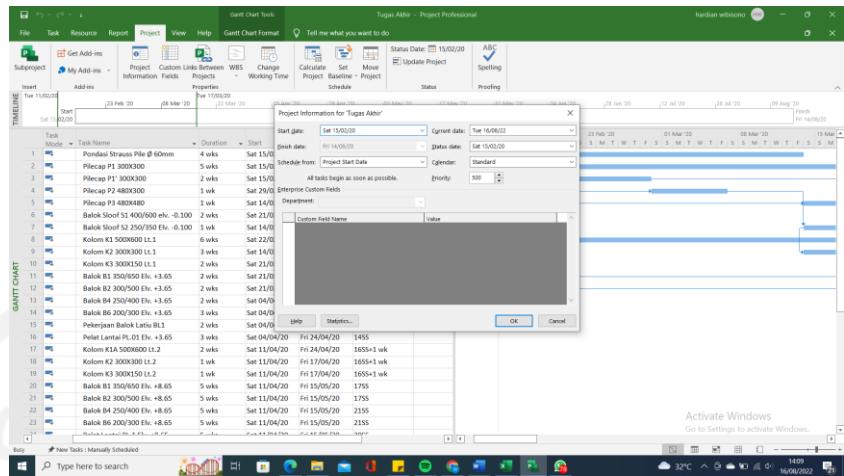
Gambar 5. 82 Pengaturan Pada Microsoft Project

- Membuka menu *project* kemudian klik *change working time*. Pada *work week* masukkan jam kerja yaitu 08.00-12.00 dan 13.00-17.00, untuk hari kerja dibuat setiap hari.



Gambar 5. 83 Membuat Jam Kerja

- Menentukan tanggal awal penjadwalan dengan cara buka menu *project* kemudian isi *start date* sesuai dengan tanggal mulai proyek yaitu 15/02/20.



Gambar 5. 84 Mengatur Start Date

d. Input Urutan Kerja dan Durasi Tiap Pekerjaan

Langkah pertama mengisi nama pekerjaan ke dalam *Column Task Name*, yang dapat dilihat pada Gambar 5.78.

Task Name
Pondasi Strauss Pile Ø 60mm
Pilecap P1 300X300
Pilecap P1' 300X300
Pilecap P2 480X300
Pilecap P3 480X480
Balok Sloof S1 400/600 elv. -0.100
Balok Sloof S2 250/350 Elv. -0.100
Kolom K1 500X600 Lt.1
Kolom K2 300X300 Lt.1
Kolom K3 300X150 Lt.1
Balok B1 350/650 Elv. +3.65
Balok B2 300/500 Elv. +3.65
Balok B4 250/400 Elv. +3.65
Balok B6 200/300 Elv. +3.65
Pekerjaan Balok Latiu BL1
Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65
Kolom K1A 500X600 Lt.2
Kolom K2 300X300 Lt.2
Kolom K3 300X150 Lt.2
Balok B1 350/650 Elv. +8.65
Balok B2 300/500 Elv. +8.65
Balok B4 250/400 Elv. +8.65
Balok B6 200/300 Elv. +8.65

Gambar 5. 85 Input Pekerjaan Pada Ms. Project

Setelah itu memasukkan durasi pekerjaan struktural ke dalam *Column Duration*.

Task Mode	Task Name	Duration
➡	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm	4 wks
➡	Pilecap P1 300X300	5 wks
➡	Pilecap P1' 300X300	2 wks
➡	Pilecap P2 480X300	1 wk
➡	Pilecap P3 480X480	1 wk
➡	Balok Sloof S1 400/600 elv. -0.100	2 wks
➡	Balok Sloof S2 250/350 Elv. -0.100	1 wk
➡	Kolom K1 500X600 Lt.1	6 wks
➡	Kolom K2 300X300 Lt.1	3 wks
➡	Kolom K3 300X150 Lt.1	2 wks
➡	Balok B1 350/650 Elv. +3.65	2 wks
➡	Balok B2 300/500 Elv. +3.65	2 wks
➡	Balok B4 250/400 Elv. +3.65	2 wks
➡	Balok B6 200/300 Elv. +3.65	3 wks
➡	Pekerjaan Balok Latiu BL1	2 wks
➡	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65	3 wks
➡	Kolom K1A 500X600 Lt.2	2 wks
➡	Kolom K2 300X300 Lt.2	1 wk
➡	Kolom K3 300X150 Lt.2	1 wk
➡	Balok B1 350/650 Elv. +8.65	5 wks
➡	Balok B2 300/500 Elv. +8.65	5 wks
➡	Balok B4 250/400 Elv. +8.65	5 wks
➡	Balok B6 200/300 Elv. +8.65	5 wks

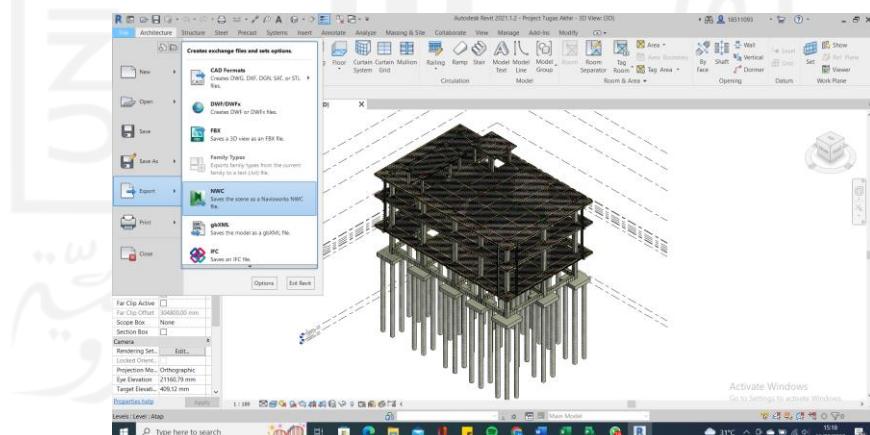
Gambar 5. 86 Input Durasi Pekerjaan Pada Ms. Project

- e. Memasukkan hubungan keterkaitan antar pekerjaan
Sebelum memasukkan *predecessors*, ubah *manually schedule* menjadi *Auto Schedule* dengan cara *select* semua pekerjaan kemudian pada menu *task* klik *Auto Schedule*.

	Task Mode	Task Name	Duration	Start	Finish	Predecessors
1		Pondasi Strauss Pile Ø 60mm	4 wks	Sat 15/02/20	Fri 13/03/20	
2		Pilecap P1 300X300	5 wks	Sat 15/02/20	Fri 20/03/20	1SS
3		Pilecap P1' 300X300	2 wks	Sat 15/02/20	Fri 28/02/20	1SS
4		Pilecap P2 480X300	1 wk	Sat 29/02/20	Fri 06/03/20	1SS+2 wks
5		Pilecap P3 480X480	1 wk	Sat 14/03/20	Fri 20/03/20	1SS+4 wks
6		Balok Sloof S1 400/600 elv. -0.100	2 wks	Sat 21/03/20	Fri 03/04/20	3FS+3 wks
7		Balok Sloof S2 250/350 Elv. -0.100	1 wk	Sat 14/03/20	Fri 20/03/20	4FS+1 wk
8		Kolom K1 500X600 Lt.1	6 wks	Sat 22/02/20	Fri 03/04/20	2SS+1 wk
9		Kolom K2 300X300 Lt.1	3 wks	Sat 14/03/20	Fri 03/04/20	7SS
10		Kolom K3 300X150 Lt.1	2 wks	Sat 21/03/20	Fri 03/04/20	6SS
11		Balok B1 350/650 Elv. +3.65	2 wks	Sat 21/03/20	Fri 03/04/20	8SS+4 wks
12		Balok B2 300/500 Elv. +3.65	2 wks	Sat 21/03/20	Fri 03/04/20	8SS+4 wks
13		Balok B4 250/400 Elv. +3.65	2 wks	Sat 04/04/20	Fri 17/04/20	12
14		Balok B6 200/300 Elv. +3.65	3 wks	Sat 04/04/20	Fri 24/04/20	13SS
15		Pekerjaan Balok Latiu BL1	2 wks	Sat 04/04/20	Fri 17/04/20	13SS
16		Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65	3 wks	Sat 04/04/20	Fri 24/04/20	14SS
17		Kolom K1A 500X600 Lt.2	2 wks	Sat 11/04/20	Fri 24/04/20	16SS+1 wk
18		Kolom K2 300X300 Lt.2	1 wk	Sat 11/04/20	Fri 17/04/20	16SS+1 wk
19		Kolom K3 300X150 Lt.2	1 wk	Sat 11/04/20	Fri 17/04/20	16SS+1 wk
20		Balok B1 350/650 Elv. +8.65	5 wks	Sat 11/04/20	Fri 15/05/20	17SS
21		Balok B2 300/500 Elv. +8.65	5 wks	Sat 11/04/20	Fri 15/05/20	17SS
22		Balok B4 250/400 Elv. +8.65	5 wks	Sat 11/04/20	Fri 15/05/20	21SS
23		Balok B6 200/300 Elv. +8.65	5 wks	Sat 11/04/20	Fri 15/05/20	21SS

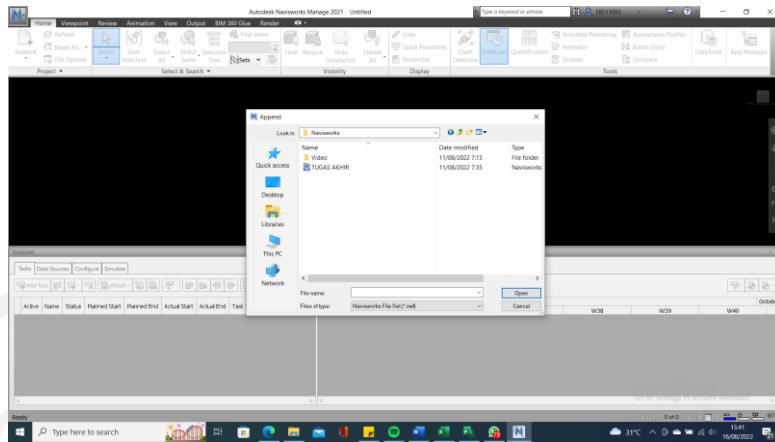
Gambar 5. 87 Input Predecessor Pada Ms. Project

2. Membuat permodelan pada Autodesk Navisworks
 - a. Membuka permodelan pada Autodesk Revit, kemudian pilih *File* selanjutnya *export NWC*



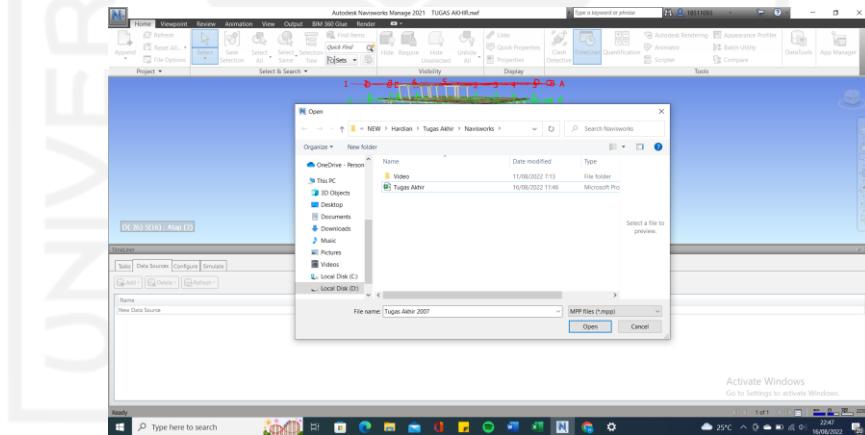
Gambar 5. 88 Melakukan Export NWC pada Autodesk Revit

- b. Membuka perangkat lunak Autodesk Navisworks, kemudian klik append untuk memasukkan model 3D dari revit. Selanjutnya pilih file 3D permodelan yang memiliki format navisworks (.nwc).



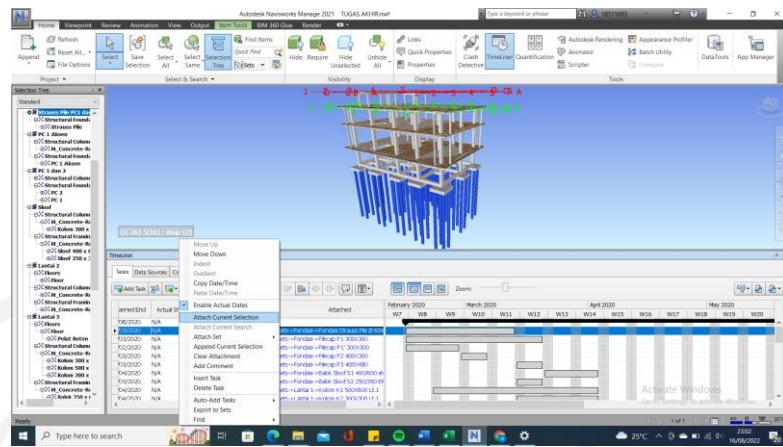
Gambar 5.89 Memasukkan Model 3D Pada Autodesk Navisworks

- c. Pada menu *home* klik *TimeLiner*, kemudian klik *Data Sources* setelah itu klik *Add* selanjutnya pilih file Microsoft *Project* yang sudah disimpan. Setelah data dimasukkan klik *refresh*.



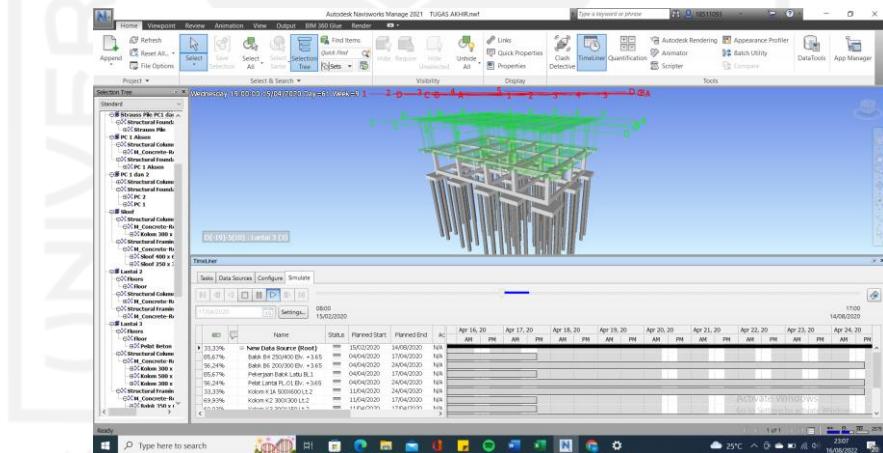
Gambar 5.90 Mamasukkan Penjadwalan Pada Autodesk Navisworks

- d. Untuk menghubungkan penjadwalan dengan model dengan cara pilih permodelan pada *selection tree*, setelah itu klik *attach current selection* pada penjadwalan yang dipilih sesuai dengan model.



Gambar 5. 91 Menghubungkan Penjadwalan dengan Model 3D

- Melakukan simulasi permodelan penjadwalan dengan cara pada *TimeLiner*, kemudian klik *play*. Untuk video simulasi penjadwalan dapat dilihat pada lampiran



Gambar 5. 92 Melakukan Schedule Simulation

- Perbandingan penjadwalan *existing* dengan permodelan penjadwalan baru dengan Autodesk Navisworks

Dari hasil permodelan penjadwalan baru menggunakan perangkat lunak Autodesk Navisworks didapatkan durasi total pengerjaan pekerjaan struktural yaitu 25 minggu sedangkan untuk penjadwalan *existing* hanya memerlukan durasi 12 minggu. Hal tersebut sangat terlihat terjadi perbedaan yaitu 13

minggu dikarenakan beberapa volume permodelan mempunyai selisih dengan volume *existing* sangat jauh.

5.4 Pembahasan

Pada penelitian ini untuk implementasi BIM 5D atau estimasi biaya didapatkan total biaya pekerjaan struktural untuk volume permodelan adalah Rp5.184.786.595, dengan rincian:

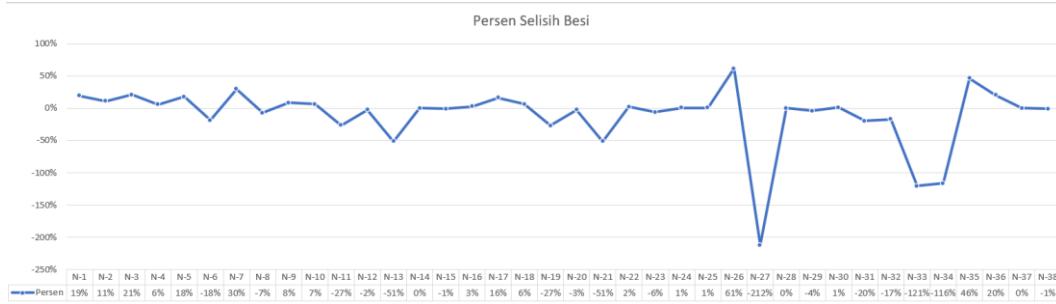
1. Volume pekerjaan pembesian 123,22 Ton sebesar Rp2.244.483.556
2. Volume pekerjaan bekisting 2927,898 m² sebesar Rp1.809.264.051
3. Volume pekerjaan pengecoran 662,301 m³ sebesar Rp1.131.038.989

Sedangkan untuk volume *existing* Rp5.570.066.588 dengan rincian:

1. Volume pekerjaan pembesian 126,26 Ton sebesar Rp2.299.587.871
2. Volume pekerjaan bekisting 3395,51 m² sebesar Rp2.133.398.868
3. Volume pekerjaan pengecoran 665,84 m³ sebesar Rp1.137.079.849

Dengan begitu mendapatkan total selisih Rp385.279.993 atau 6,917% lebih hemat setelah dilakukan permodelan. Keduanya menggunakan AHSP yang sama hanya saja yang membuatnya berbeda pada selisih volume untuk setiap pekerjaan struktural dan juga pada volume *existing* tidak ada pekerjaan kolom K3 lantai 1 dan pekerjaan balok latiu lantai 1. Untuk total biaya pekerjaan bekisting menggunakan asumsi bekisting sekali pakai maka dari itu mengakibatkan total biaya pekerjaan bekisting menjadi lebih besar namun pada penelitian ini total biaya bekisting keduanya baik untuk volume *existing* dan volume permodelan menggunakan AHSP yang sama maka dari itu perbandingan antara keduanya dapat dilakukan. Namun jika ingin mendapatkan harga yang lebih hemat bekisting untuk balok, kolom dan plat lantai dapat digunakan kembali dengan cara menggunakan AHSP sesuai pemakaian seperti yang telah diatur pada dari PERWAL no. 79 tahun 2018 kota Yogyakarta dan juga sesuai penelitian yang terdahulu yaitu Nugroho (2017) yang membahas mengenai pemakaian kembali bekisting kayu dibandingkan pemakaian kembali bekisting baja didapatkan hasil bahwa pemakaian kembali bekisting dapat mengurangi total biaya pekerjaan bekisting.

Berikut untuk perbandingan volume permodelan dan *existing* dengan cara melihat dari persentase selisih.



Gambar 5. 93 Persen Selisih Besi

Dari hasil perbandingan dapat dilihat untuk presentasi yang paling tinggi yaitu 61% untuk N-26 yaitu Balok B3 300/600 Elv. +12.15 dengan volume *existing* sebesar 3717,47 kg sedangkan untuk volume permodelan sebesar 1438,307 kg dan hasil yang paling rendah yaitu -212% untuk N-27 yaitu Balok B2A 300/500 Elv. +12.15 dengan volume *existing* sebesar 1147,078667 kg sedangkan untuk volume permodelan sebesar 3580,84 kg.



Gambar 5. 94 Persen Selisih Bekisting

Dari hasil perbandingan dapat dilihat untuk presentasi yang paling tinggi yaitu 65% untuk N-36 yaitu Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85 dengan volume *existing* sebesar 55,4175 m² sedangkan untuk volume permodelan sebesar 19,297 m² dan hasil yang paling rendah yaitu -36% untuk N-21 yaitu Balok B6 200/300 Elv. +8.65 dengan volume *existing* sebesar 37,16 m² sedangkan untuk volume permodelan sebesar 50,433 m².



Gambar 5. 95 Persen Selisih Beton

Dari hasil perbandingan dapat dilihat untuk presentasi yang paling tinggi yaitu 48% untuk N-7 yaitu Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00 dengan volume *existing* sebesar 1,0325 m³ sedangkan untuk volume permodelan sebesar 0,538 m³ dan hasil yang paling rendah yaitu -71% untuk N-21 yaitu Balok B6 200/300 Elv. +8.65 dengan volume *existing* sebesar 26,67183696 m³ sedangkan untuk volume permodelan sebesar 46,955 m³.

Untuk implementasi BIM 4D atau simulasi penjadwalan didapatkan durasi total pengerjaan pekerjaan struktural yaitu 25 minggu sedangkan untuk penjadwalan *existing* hanya memerlukan durasi 12 minggu. Hal tersebut sangat terlihat terjadi perbedaan yaitu 13 minggu dikarenakan beberapa volume permodelan mempunyai selisih dengan volume *existing* sangat jauh. Namun pada penelitian ini tidak dilakukan percepatan penjadwalan tidak seperti penelitian yang dilakukan oleh Pratama (2022) yang melakukan percepatan penjadwalan menggunakan metode *fast track* yang awalnya durasi total 105 hari menjadi 93 hari. Hasil dari penelitian ini dengan penelitian Pratama (2022) memiliki *output* yang sama yaitu simulasi penjadwalan menggunakan Autodesk Navisworks.

Jika dilihat dari hasil tersebut walaupun untuk total biaya pekerjaan struktural mendapatkan selisih Rp385.279.993 atau 6,917% lebih hemat, namun untuk durasi pengerjaan proyek menambah 13 minggu. Jika dilihat dari hal tersebut bisa dimungkinkan biaya akan bertambah karena harus membayar upah pekerja selama 13 minggu. Hasil analisa tersebut terjadi karena proyek tersebut bersifat *lumpsum* yang berarti harus mengikuti *Detail Engineering Design* (DED) tidak mengikuti *Bill of Quantity* (BOQ) yang sudah dibuat oleh perencana sedangkan

volume pada laporan progress mingguan proyek tidak diubah oleh kontraktor sesuai dengan volume yang direalisasikan.

Perbedaan-perbedaan yang terjadi antara perhitungan volume *existing* dan permodelan terjadi karena pada *existing* menggunakan metode konvensional dengan cara perhitungan kasar atau tidak detail dan juga pada metode konvensional mempertimbangkan *waste material* sedangkan pada metode BIM yang dihitung sesuai visualisasi secara nyata sesuai dengan yang dimodelkan pada *software* Autodesk Revit dan juga tidak mempertimbangkan *waste material*. Autodesk Revit juga mendukung untuk penerapan konsep BIM 4D dan 5D secara utuh dengan cara mengeluarkan data permodelan berupa *file IFC (Industry Foundation Classes)* kemudian berkolaborasi dengan *software* Vico Office, *output* dari Vico Office berupa Rencana Anggaran Biaya (RAB) dan simulasi penjadwalan proyek. Dengan Vico Office volume yang didapatkan masuk pada *database* sehingga tidak perlu diolah dengan bantuan *software* Microsoft Excel kemudian untuk simulasi penjadwalan proyek juga bisa didapatkan pada Vico Office seperti penelitian yang dilakukan oleh Ramdani dan Tim (2022) menggunakan Tekla Structure 2021 untuk memodelkan bangunan kemudian melalukan integrasi *software* dengan Vico Office untuk mendukung implemnetasi konsep BIM 4D dan 5D.

BAB VI

KESIMPULAN DAN SARAN

6.1 Kesimpulan

Pada penelitian ini mengenai implementasi konsep *Building Information Modelling* (BIM) dalam melakukan estimasi biaya dan penjadwalan pekerjaan struktural dengan studi kasus *Disaster Recovery Center* (DRC) PT Bank BPD Wates DIY, untuk estimasi biaya menggunakan perangkat lunak Autodesk Revit sedangkan untuk penjadwalan menggunakan perangkat lunak Autodesk Navisworks.

Setelah dilakukan permodelan dengan perangkat lunak Autodesk Revit didapatkan volume pekerjaan struktural dengan rincian sebagai berikut:

1. Volume pekerjaan pemasangan 123,22 Ton
2. Volume pekerjaan bekisting 2927,898 m²
3. Volume pekerjaan pengecoran 662,301 m³

Untuk implementasi BIM dalam pengestimasian biaya atau BIM 5D dapat disimpulkan bahwa untuk volume pekerjaan terdapat beberapa selisih volume *existing* dengan permodelan, namun jika dilihat dari sisi estimasi biaya pekerjaan struktural dengan volume *existing* sebesar Rp5.570.066.588 sedangkan untuk biaya dengan volume permodelan sebesar Rp5.184.786.595. Maka dari itu permodelan dengan Autodesk Revit mendapatkan biaya lebih murah yaitu Rp385.279.993 atau 6,917% lebih hemat.

Untuk implementasi BIM dalam penjadwalan atau BIM 4D dapat disimpulkan bahwa durasi total penggerjaan pekerjaan struktural menjadi 25 minggu yang awalnya pada penjadwalan *existing* hanya 12 minggu. Durasi *existing* dan permodelan terlihat signifikan perbedaannya yaitu memiliki selisih 13 minggu, hal tersebut terjadi dikarenakan pertambahan volume pada permodelan. Volume permodelan sangat berperan dalam mencari durasi baru pada kasus ini, dikarenakan untuk mencari durasi pekerjaan baru volume permodelan dikalikan dengan

produktifitas pekerjaan, sedangkan produktifitas pekerjaan sangat dipengaruhi dengan volume *existing*.

6.2 Saran

Berdasarkan kesimpulan yang telah dibuat diperoleh beberapa saran yang perlu diperhatikan agar bermanfaat bagi penelitian selanjutnya.

1. Item pekerjaan struktural yang dimodelkan dapat ditambah seperti struktur atap, tangga dan *shear wall* dan juga ditambah dengan pekerjaan MEP dan arsitektural sehingga permodelan akan lebih kompleks.
2. Penggeraan permodelan dapat dikerjakan bersamaan agar waktu penggeraan dapat lebih efisien dengan menggunakan *tools* kolaborasi.
3. Dapat dikembangkan ke dalam BIM 6D sebagai pekerjaan yang berkelanjutan dan BIM 7D sebagai manajemen lingkungan pada suatu proyek seperti memudahkan koordinasi saat melakukan perawatan.
4. Untuk penelitian selanjutnya dapat melakukan penelitian serupa namun dengan perangkat lunak lain yang mempunyai basis *Open BIM*.
5. Penelitian ini dapat dilanjutkan dengan menggunakan perangkat lunak Vico Office karena pada Vico Office untuk *output* harga tidak mengolahnya menggunakan Microsoft Excel dan pada Vico Office dapat membantu terintegrasi langsung untuk implementasi BIM 4D dan 5D. Penjadwalan penelitian ini juga dapat dilanjutkan dengan cara menggunakan percepatan penjadwalan menggunakan metode *fast track*.
6. Untuk pelaksana proyek diharapkan jika mendapat *BOQ* dari perencana proyek yang tidak dikeluarkan dari 3D diharapkan agar menganalisis ulang dengan perangkat lunak yang berbasis *Open BIM* agar tidak mengalami kerugian.
7. Untuk perencana proyek penjadwalan proyek diharapkan menggunakan perangkat lunak yang berbasis *Open BIM* agar pemilik proyek atau *owner* yang tidak dapat membaca kurva S bisa mengerti dengan penjadwalan proyek tersebut.

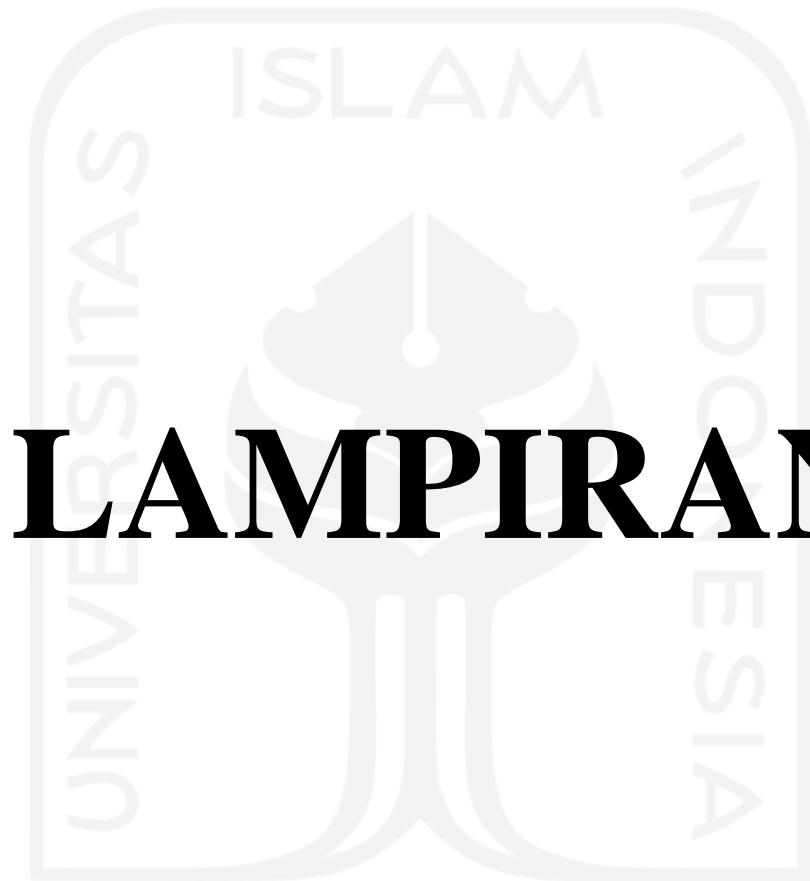
DAFTAR PUSTAKA

- Akbar, F.A., 2021. IMPLEMENTASI KONSEP 4D BIM DALAM RENCANA PENJADWALAN PEKERJAAN ELEKTRIKAL DAN PLAMBING (IMPLEMENTATION OF 4D BIM CONCEPT IN ELECTRICAL AND PLUMBING JOB SCHEDULING PLAN).
- Baskoro, A., 2019. Penerapan Building Informatian Modeling Menggunakan Tekla Structures dalam Perhitungan Volume Besi Tulangan dan.
- BIM Forum, 2019. Part I For Building Information Models Level of Development Specification.
- Eastman, C., Tim, 2011. BIM Handbook: A Guide to Building Information Modeling for Owners, Managers, Designers, Engineers, and Contractors.
- Huzaini, S., 2021. PENERAPAN KONSEP BUILDING INFORMATION MODELLING (BIM) 3D DALAM MENDUKUNG PENGESTIMASIAN BIAYA PEKERJAAN STRUKTUR APPLICATION THE CONCEP OF BUILDING INFORMATION MODELLING (BIM) 3D IN SUPPORTING STRUCTURAL WORK COST ESTIMATION.
- Ibrahim, B., 2012. Rencana dan Estimate Real of Cost.
- Indraprastha, A., Tim, 2018. PANDUAN BIM Adopsi BIM dalam Organisasi.
- Mudzakir A, Tim, 2017. EVALUASI WASTE DAN IMPLEMENTASI LEAN CONSTRUCTION (STUDI KASUS : PROYEK PEMBANGUNAN GEDUNG SERBAGUNA TARUNA POLITEKNIK ILMU PELAYARAN SEMARANG).
- Mulyadi, 2016. PENJADWALAN ULANG PROYEK KONSTRUKSI DENGAN PRESEDEN DIAGRAM METHOD (PDM).
- Nayiroh, N., 2016. Teknologi Material Komposit.
- Nugroho, A., Tim, 2009. PERANCANGAN APLIKASI RENCANA ANGGARAN BIAYA (RAB) (STUDI KASUS PADA DINAS PEKERJAAN UMUM KOTA SALATIGA).
- Profox, 2013. Autodesk® Navisworks® 2013 Basic Training.
- Ramdani, I., Rozandi, A., Budiman, D., Elena Vladimirovna, K., 2022. Implementasi Building Information Modeling (BIM) Pada Proyek Perumahan. Polka Narodnogo Opolcheniya Sq 4, 1.
- Rani, H., 2016. MANAJEMEN PROYEK KONSTRUKSI.
- Revit Architecture, 2010. Revit Architecture 2011 User's Guide.
- Saputra, K.S., 2019. Pengaplikasian Building Information Modelling (BIM) Dalam Desain Bangunan Gedung. Universitas Negeri Sebelas Maret, Surakarta.
- Soeharto, I., 1999. MANAJEMEN PROYEK.

Sylvester, K.E., Dietrich, C., 2010. Evaluation of Building Information Modeling (BIM) Estimating Methods in Construction Education.

Widjaya, I., Tim, 2007. Perencanaan dan pengendalian jadwal proyek: studi kasus proyek "X."





LAMPIRAN

LAMPIRAN 1

GAMBAR PROYEK

DAFTAR ISI STRUKTUR GEDUNG DRC (ASBUILT DRAWING)

NO	JUDUL GAMBAR	SKALA	KODE	HAL
01	DENAH RENCANA PONDASI BORED PILE & PILE CAP	1 : 100	STR	01
02	DENAH RENCANA SLOOF ELV. -0.100	1 : 100	STR	02
03	DENAH RENC. KOLOM LANTAI 01	1 : 100	STR	03
04	DENAH RENC. KOLOM LANTAI 02	1 : 100	STR	04
05	DENAH RENC. KOLOM LANTAI 03	1 : 100	STR	05
06	DENAH RENC. KOLOM LANTAI ATAP	1 : 100	STR	06
07	DENAH RENC. BALOK LATIU LANTAI 01	1 : 100	STR	07
08	DENAH RENC. BALOK ELV. +3.650	1 : 100	STR	08
09	DENAH RENC. BALOK ELV. +8.650	1 : 100	STR	09
10	DENAH RENC. BALOK ELV. +12.150	1 : 100	STR	10
11	DENAH RENC. BALOK ELV. +14.850	1 : 100	STR	11
12	DENAH RENC. PLAT ELV. +3.650	1 : 100	STR	12
13	DENAH RENC. PLAT ELV. +8.650	1 : 100	STR	13
14	DENAH RENC. PLAT ELV. +12.150	1 : 100	STR	14
15	DENAH RENC. PLAT ELV. +14.850	1 : 100	STR	15
16	DENAH RENC. PLAT PENUTUP SHAFT ELV. +12.800	1 : 100	STR	16
17	POTONGAN GRID C (1-5)	1 : 100	STR	17

NO	JUDUL GAMBAR	SKALA	KODE	HAL
18	POTONGAN GRID 3 (A-D)	1 : 100	STR	18
19	LAY OUT TRAP TANGGA	1 : 100	STR	19
20	POTONGAN TANGGA	1 : 100	STR	20
21	DENAH RENCANA BALOK TANGGA	1 : 100	STR	21
22	DENAH RENCANA PLAT TANGGA	1 : 100	STR	22
23	POTONGAN TANGGA A	1 : 100	STR	23
24	POTONGAN TANGGA B	1 : 100	STR	24
25	POTONGAN RUANG LIFT	1 : 100	STR	25
26	DENAH PIT LIFT	1 : 50	STR	26
27	DETAIL PIT LIFT	1 : 50	STR	27
28	DETAIL PLAT LANTAI	1 : 100	STR	28
29	DETAIL PONDASI BORE PILE & PILE CAP	1 : 100	STR	29
30	DETAIL PEMBESIAN	NTS	STR	30
31	DETAIL PEMBESIAN	NTS	STR	31
32	DETAIL PEMBESIAN	NTS	STR	32
33	DETAIL PEMBESIAN	NTS	STR	33
34	DETAIL PEMBESIAN	NTS	STR	34

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADAIr. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

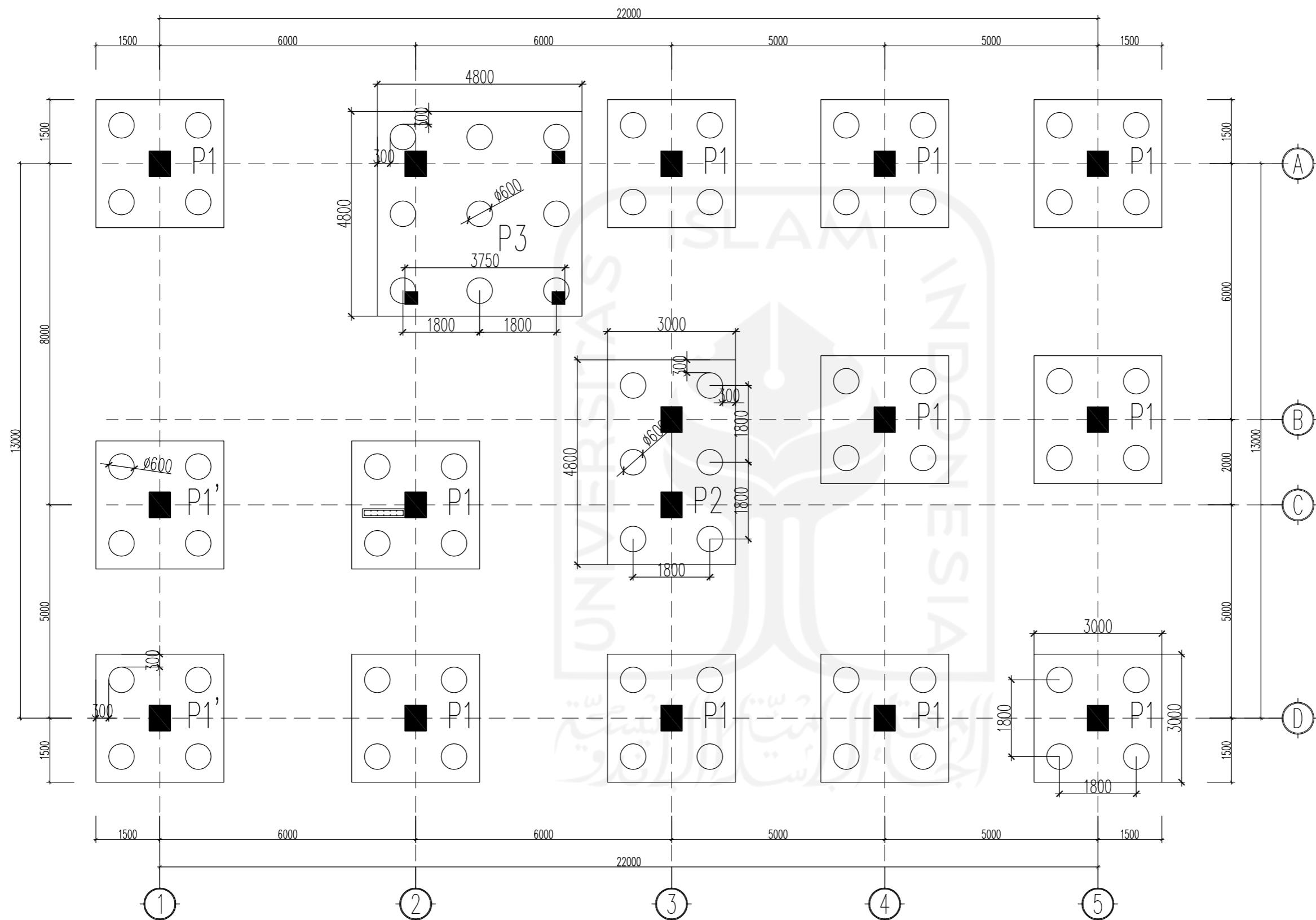
KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRIYESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR

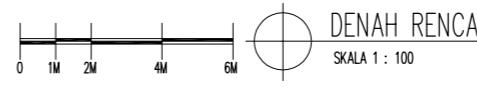
SKALA

DENAH RENCANA PONDASI BORED
PILE & PILE CAP

1 : 100



SIMBOL	KETERANGAN
P1 = P1'	PILECAP 3000x3000 mm
P2	PILECAP 3000x4800 mm
P3	PILECAP 4800x4800 mm



DENAH RENCANA PONDASI BORED PILE & PILE CAP

SKALA 1 : 100

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 01 34

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

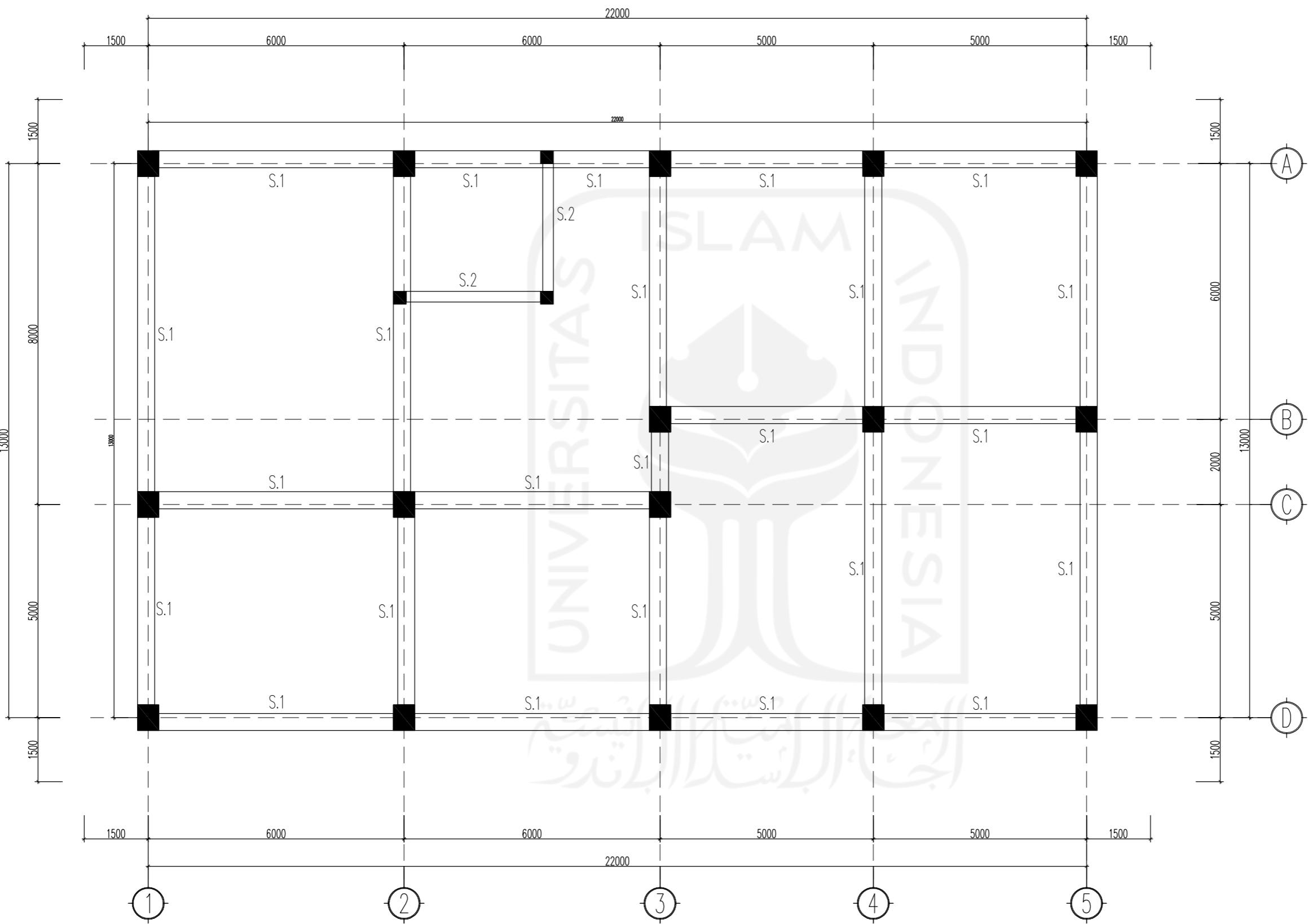
DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENCANA SLOOR ELV. -0.100 1 : 100



SIMBOL	KETERANGAN
S.1	SLOOR BETON 400x600 mm
S.2	SLOOR BETON 250x350 mm



DENAH RENCANA SLOOR ELV. -0.100
SKALA 1 : 100

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 02 34

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

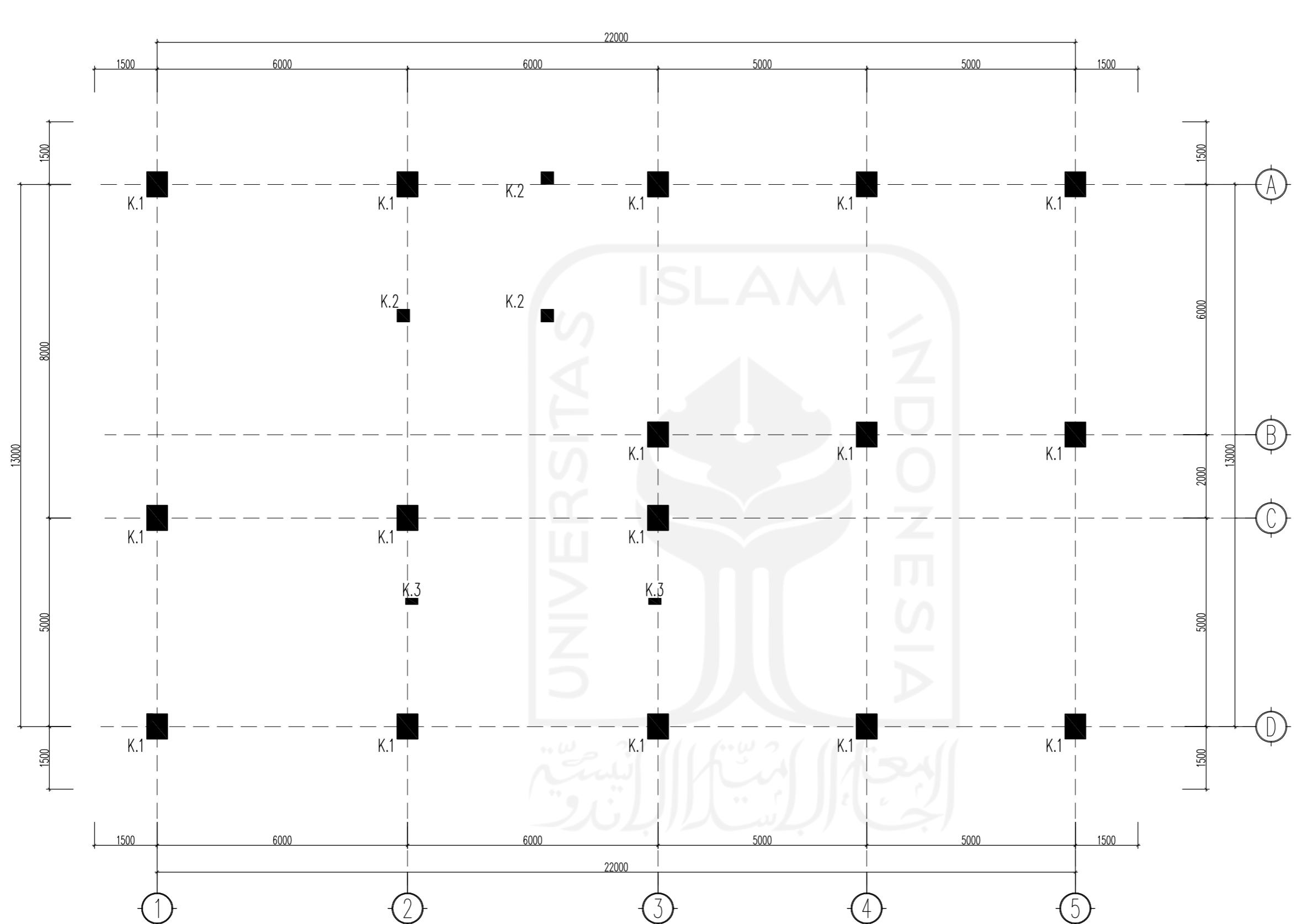
YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENC. KOLOM LANTAI 01 1 : 100

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 03 34



SIMBOL	KETERANGAN
K.1	KOLOM BETON 500x600 mm
K.1A	KOLOM BETON 500x600 mm
K.2	KOLOM BETON 300x300 mm
K.3	KOLOM BETON 300x150 mm

DENAH RENC. KOLOM LANTAI 01
SKALA 1 : 100

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR

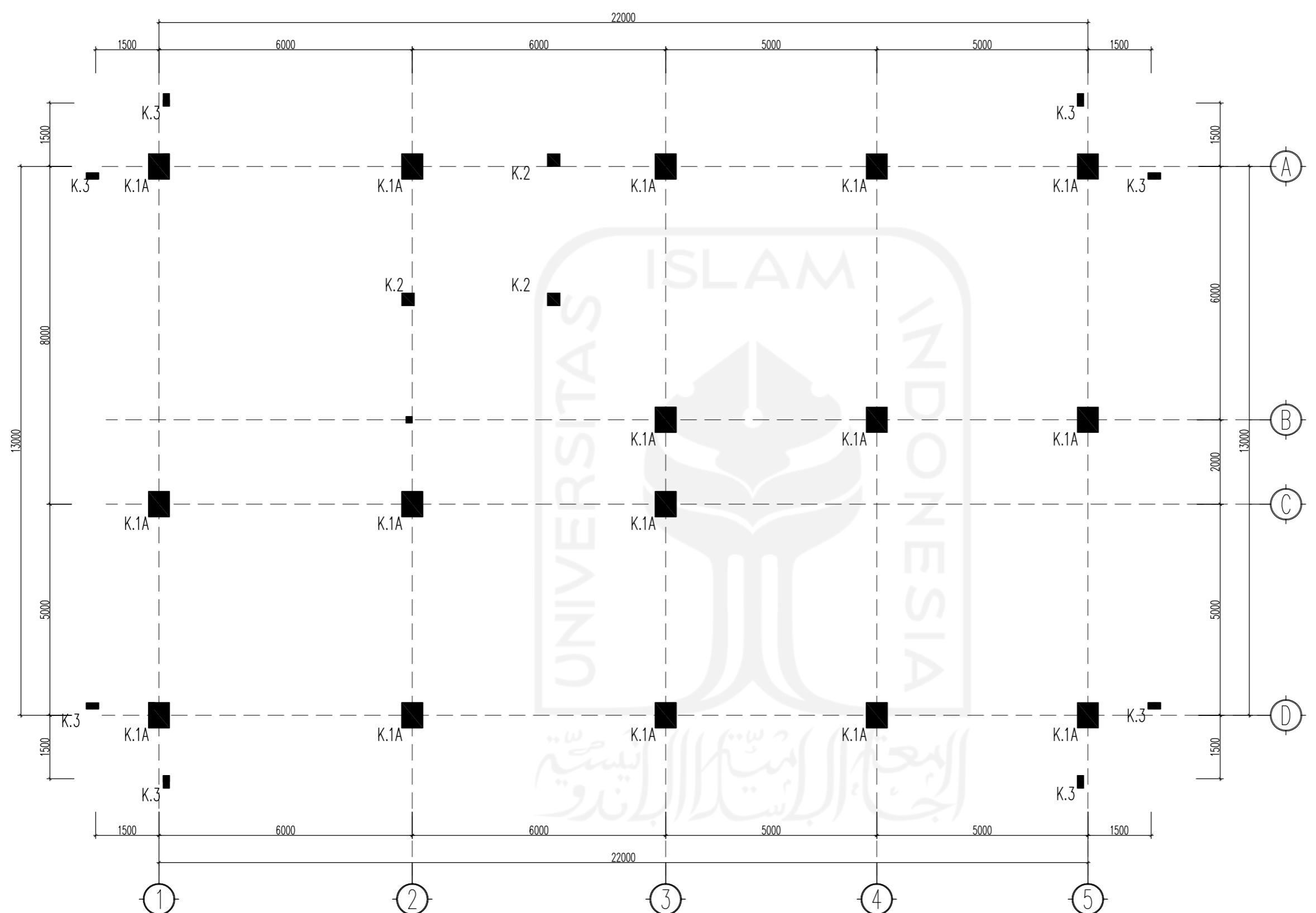
SKALA

DENAH RENC. KOLOM LANTAI 02

1 : 100

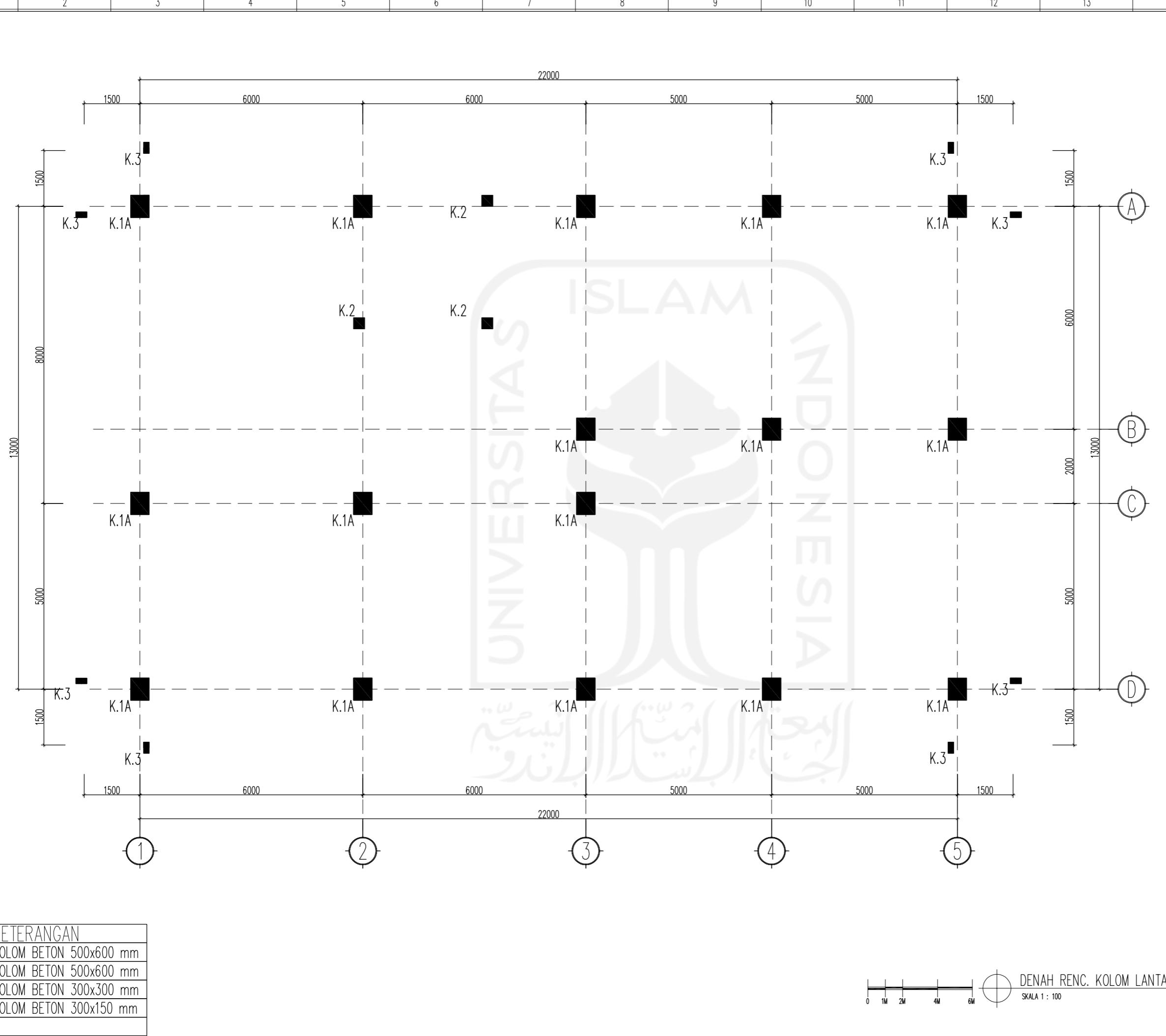
KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 04 34

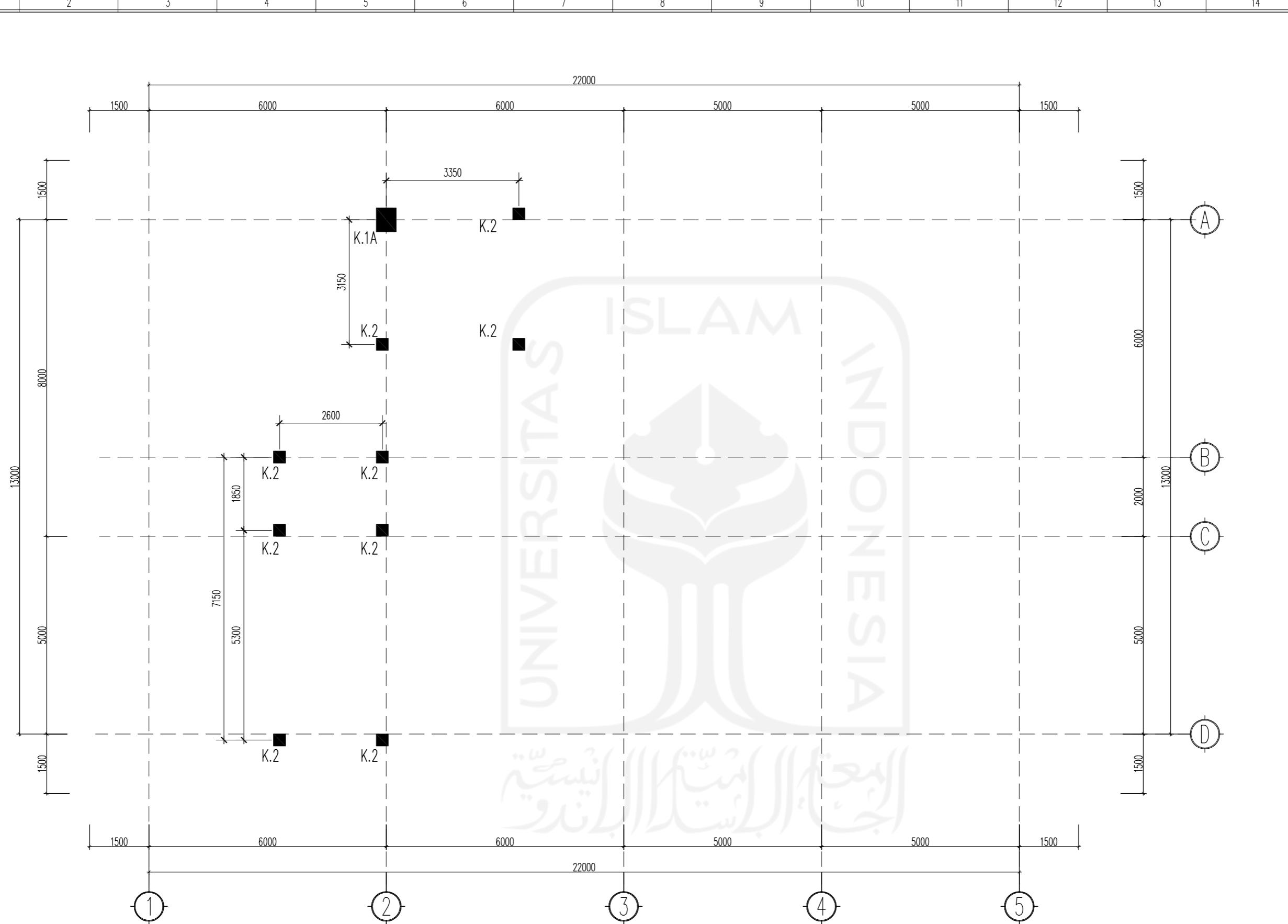


SIMBOL	KETERANGAN
K.1	KOLOM BETON 500x600 mm
K.1A	KOLOM BETON 300x600 mm
K.2	KOLOM BETON 300x300 mm
K.3	KOLOM BETON 300x150 mm

DENAH RENC. KOLOM LANTAI 02
SKALA 1 : 100



SIMBOL	KETERANGAN
K.1	KOLOM BETON 500x600 mm
K.1A	KOLOM BETON 500x600 mm
K.2	KOLOM BETON 300x300 mm
K.3	KOLOM BETON 300x150 mm

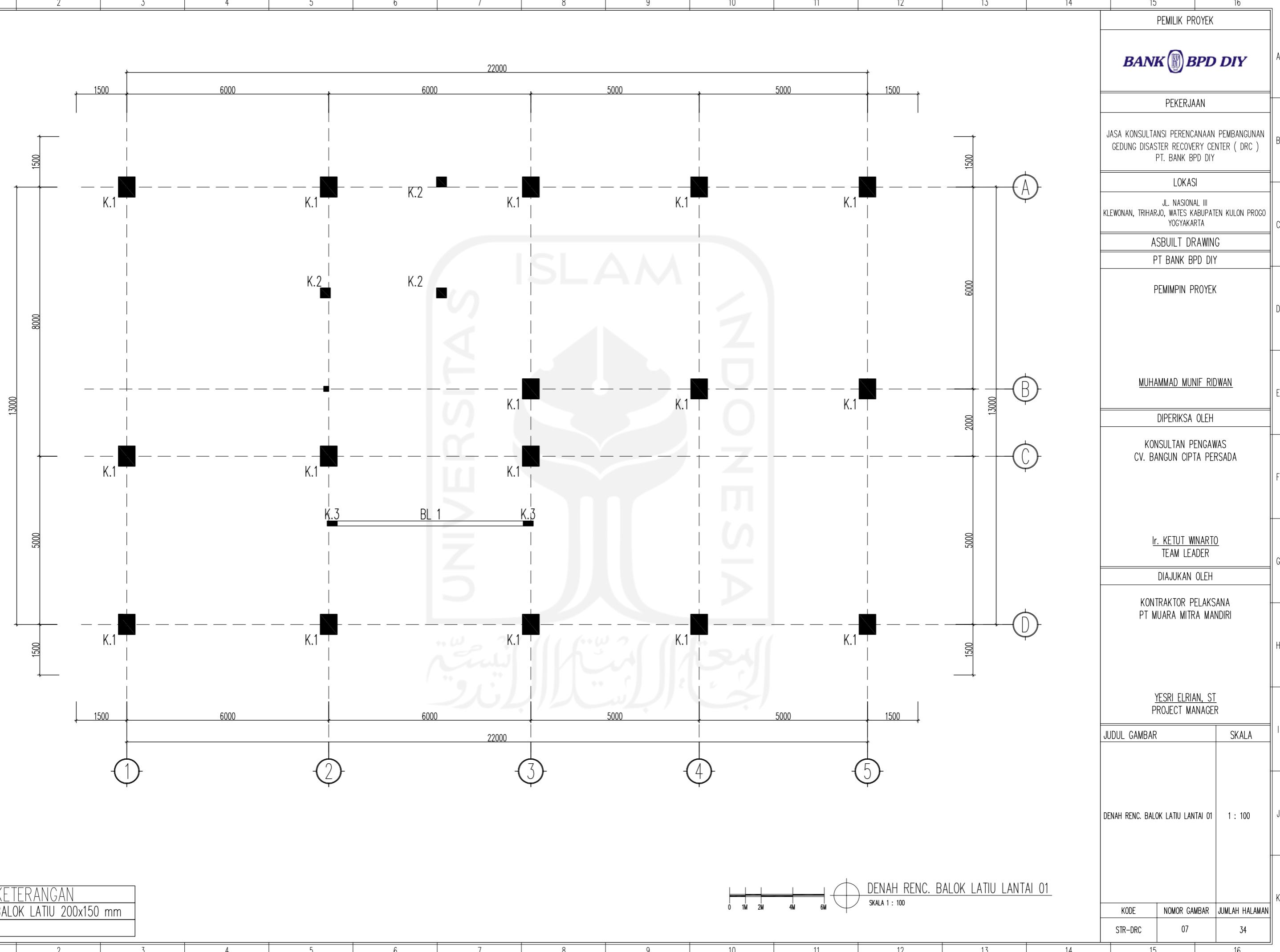


SIMBOL	KETERANGAN
K.1	KOLOM BETON 500x600 mm
K.1A	KOLOM BETON 500x600 mm
K.2	KOLOM BETON 300x300 mm
K.3	KOLOM BETON 300x150 mm


DENAH RENC. KOLOM LANTAI ATAP


SKALA 1 : 100





SIMBOL	KETERANGAN
BL 1	BALOK LATIU 200x150 mm

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADAIr. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

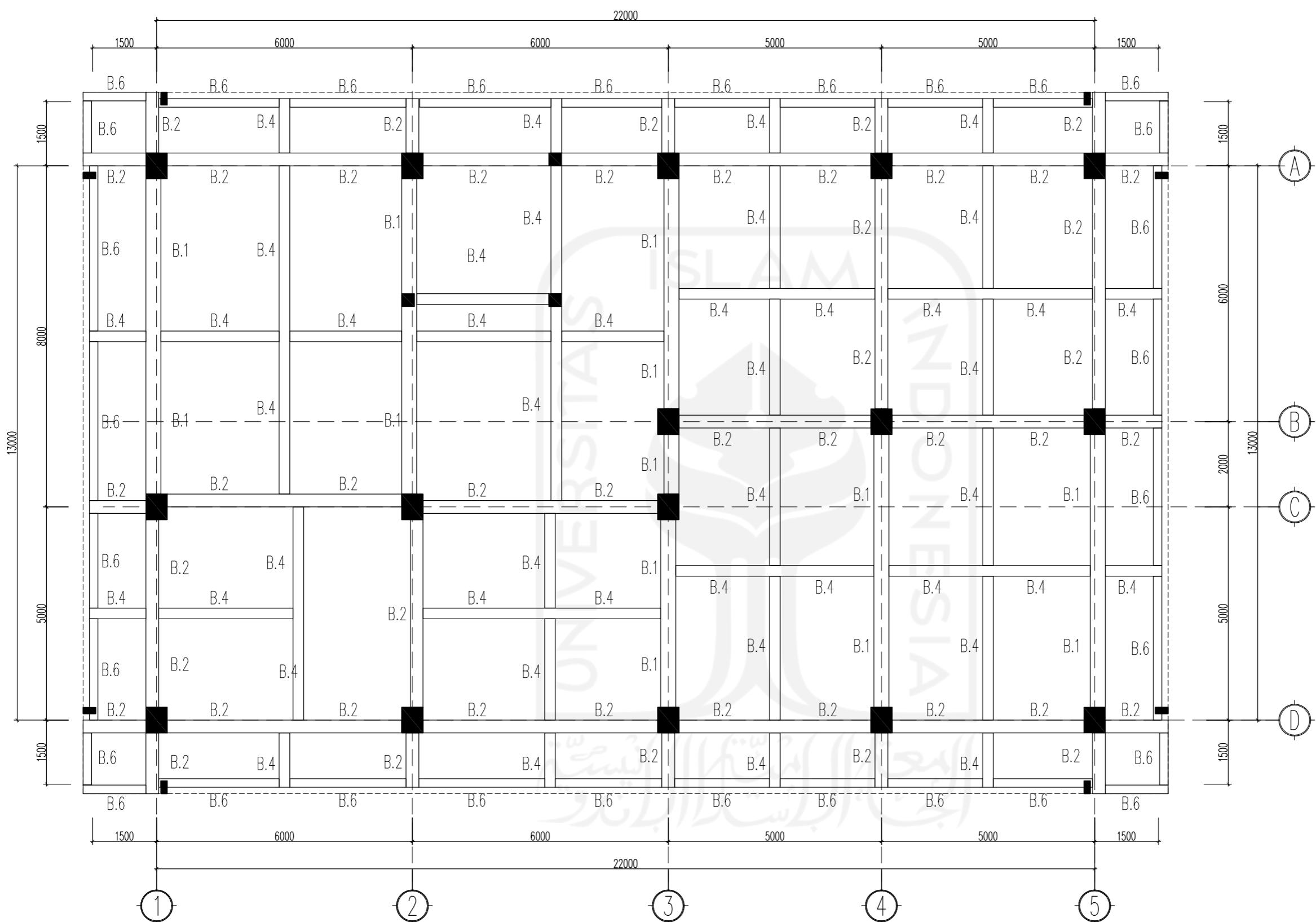
KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRIYESRI ERLIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENC. BALOK ELV. +3.650 1 : 100 J

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 08 34 K



SIMBOL	KETERANGAN
B.1	BALOK BETON 350x650 mm
B.2	BALOK BETON 300x500 mm
B.2A	BALOK BETON 300x500 mm
B.3	BALOK BETON 300x600 mm
B.4	BALOK BETON 250x400 mm
B.5	BALOK BETON 200x400 mm
B.6	BALOK BETON 200x300 mm

DENAH RENC. BALOK ELV. +3.650
SKALA 1 : 100

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADAIr. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRIYESRI ERLIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR

SKALA

DENAH RENC. BALOK ELV. +8.650

1 : 100

KODE

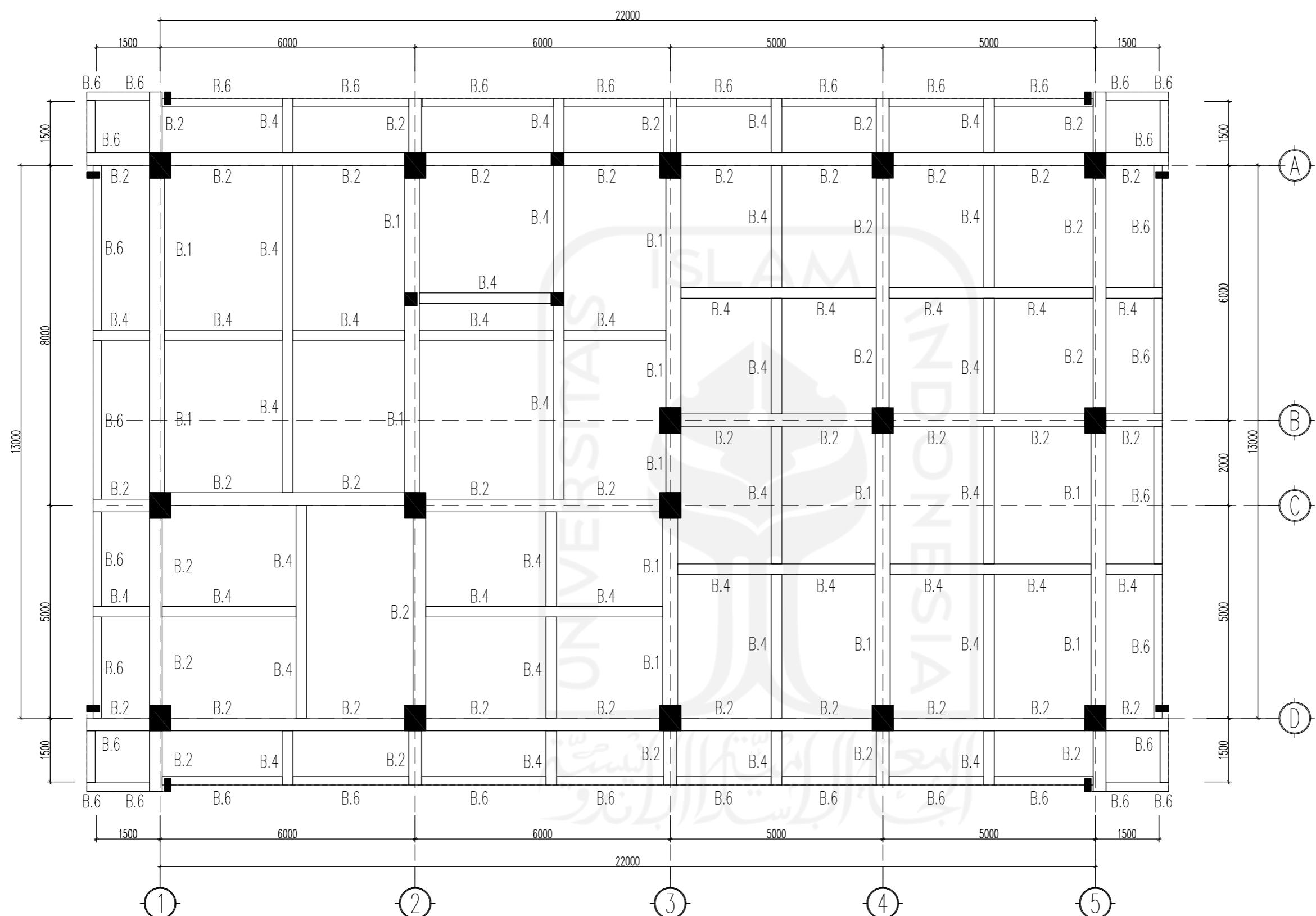
NOMOR GAMBAR

JUMLAH HALAMAN

STR-DRC

09

34



SIMBOL	KETERANGAN
B.1	BALOK BETON 350x650 mm
B.2	BALOK BETON 300x500 mm
B.2A	BALOK BETON 300x500 mm
B.3	BALOK BETON 300x600 mm
B.4	BALOK BETON 250x400 mm
B.5	BALOK BETON 200x400 mm
B.6	BALOK BETON 200x300 mm

DENAH RENC. BALOK ELV. +8.650
SKALA 1 : 100

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADAIr. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

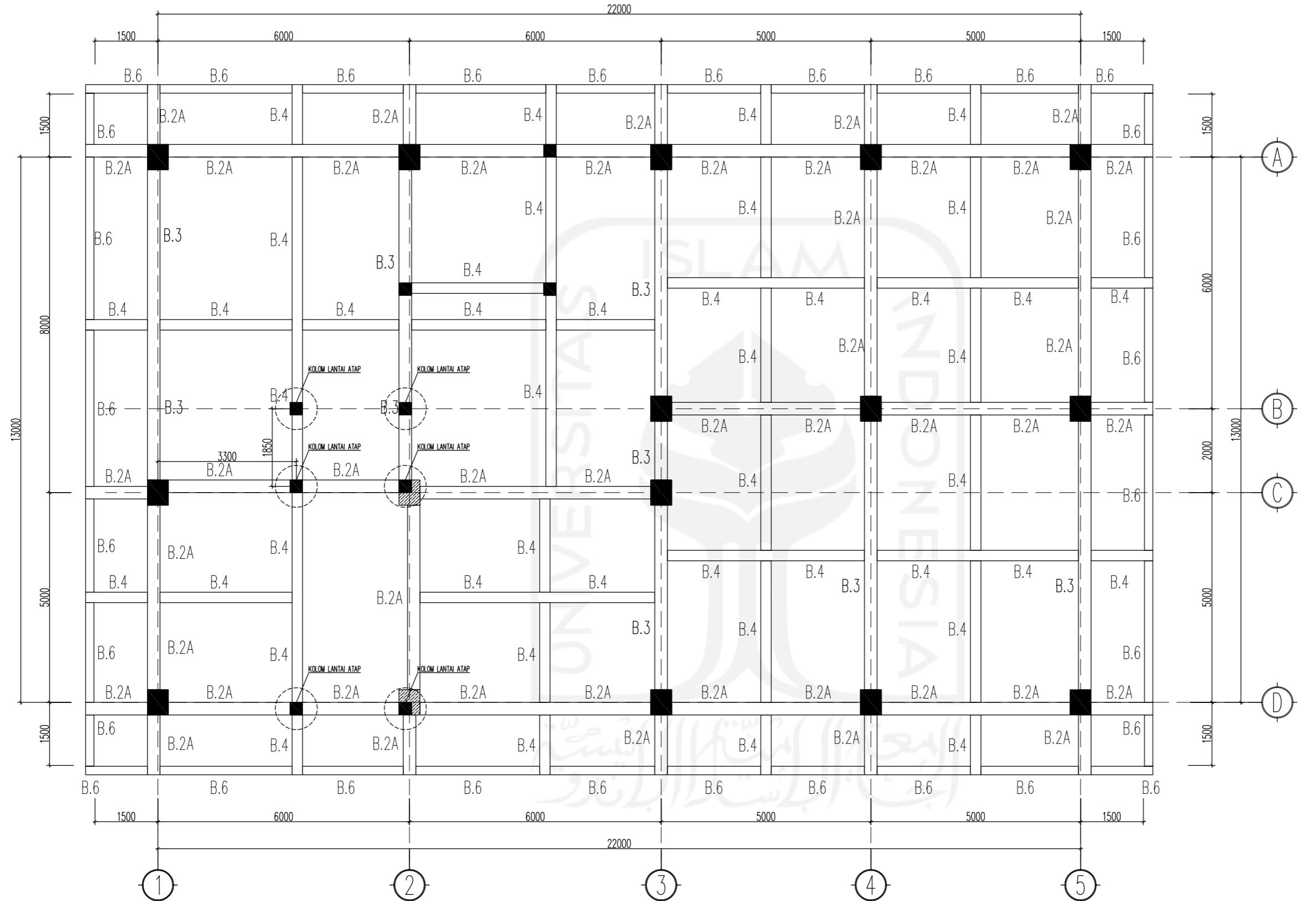
KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRIYESRI ERLIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENC. BALOK ELV. +12.150 1 : 100 J

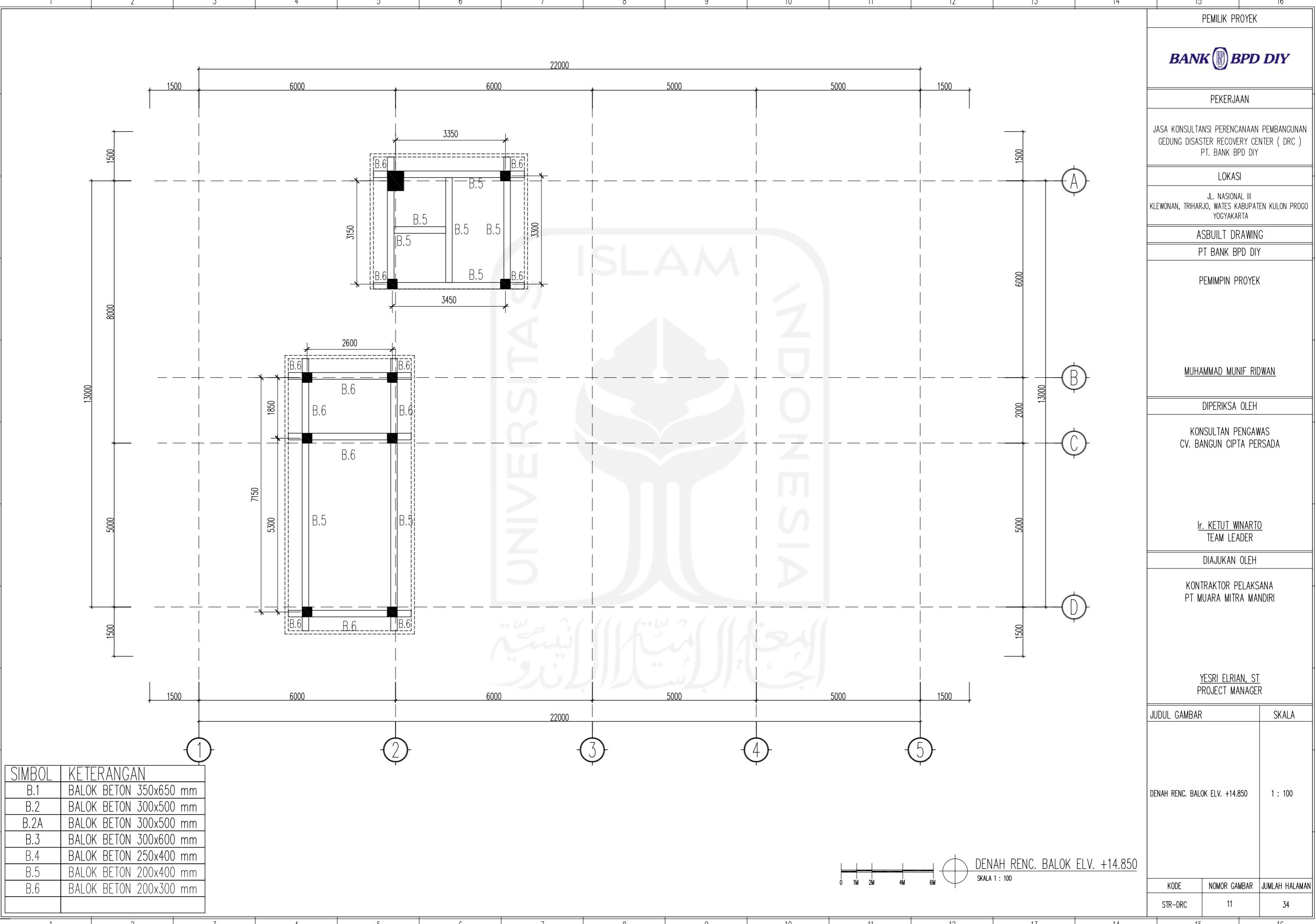
KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 10 34 K



SIMBOL	KETERANGAN
B.1	BALOK BETON 350x650 mm
B.2	BALOK BETON 300x500 mm
B.2A	BALOK BETON 300x500 mm
B.3	BALOK BETON 300x600 mm
B.4	BALOK BETON 250x400 mm
B.5	BALOK BETON 200x400 mm
B.6	BALOK BETON 200x300 mm

DENAH RENC. BALOK ELV. +12.150
SKALA 1 : 100



1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

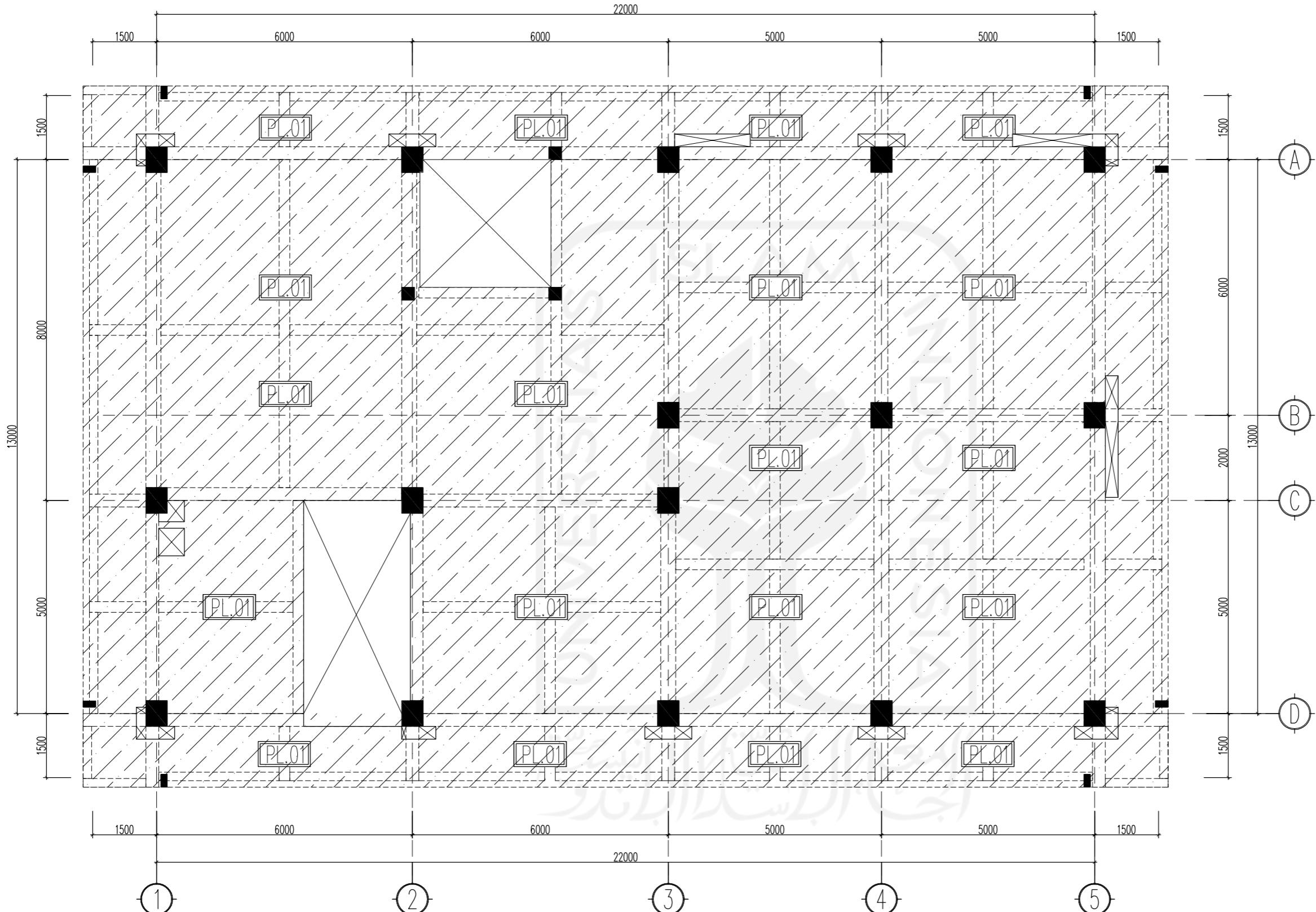
YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENC. PLAT ELV. +3.650 1 : 100

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 12 34



DENAH RENC. PLAT ELV. +3.650
SKALA 1 : 100

SIMBOL	KETERANGAN
PL.01	PLAT BETON 120 mm
PL.02	PLAT BETON 100 mm

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

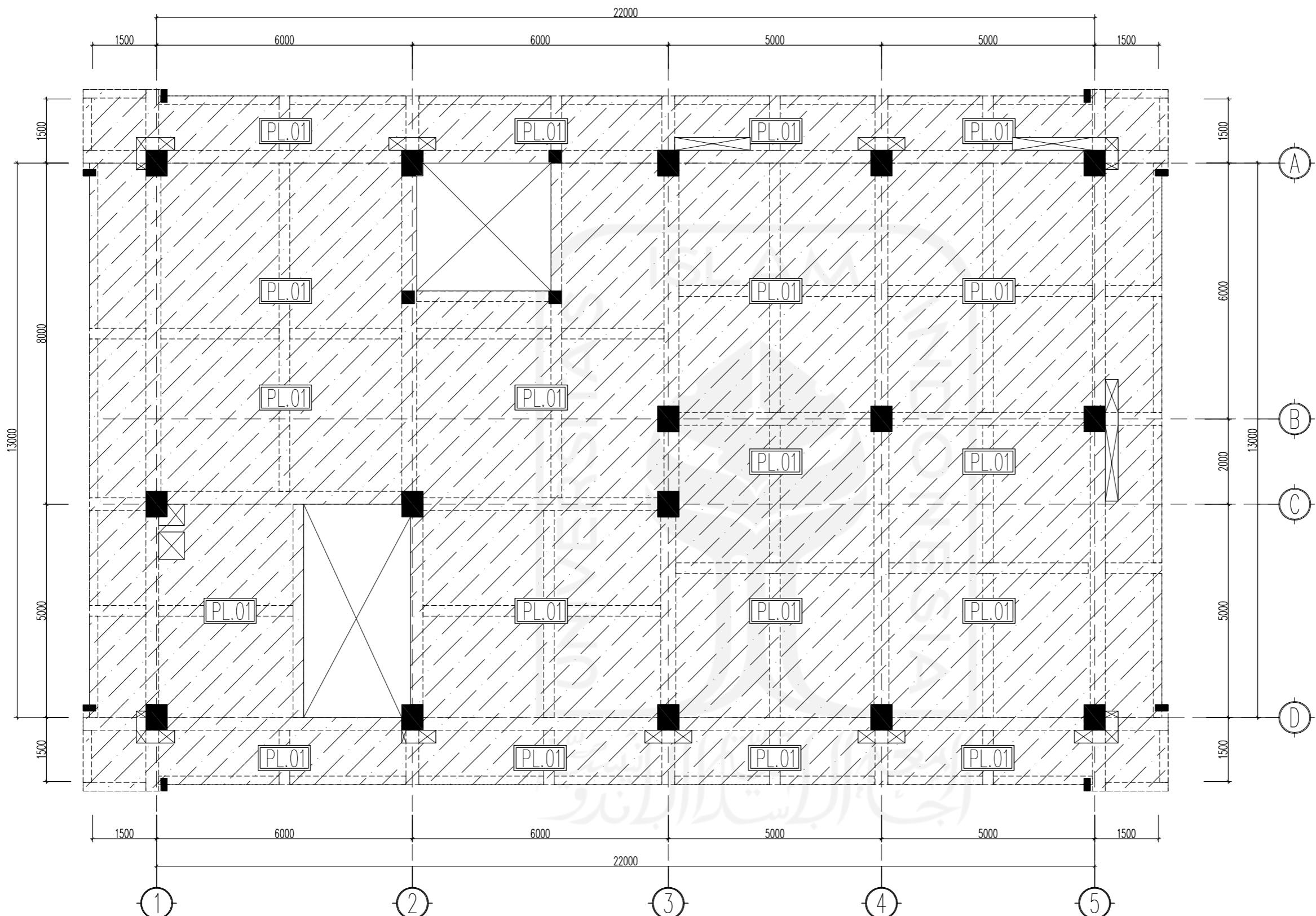
DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENC. PLAT ELV. +8.650 1 : 100



SKALA 1 : 100

0 1M 2M 4M 6M

DENAH RENC. PLAT ELV. +8.650

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 13 34

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

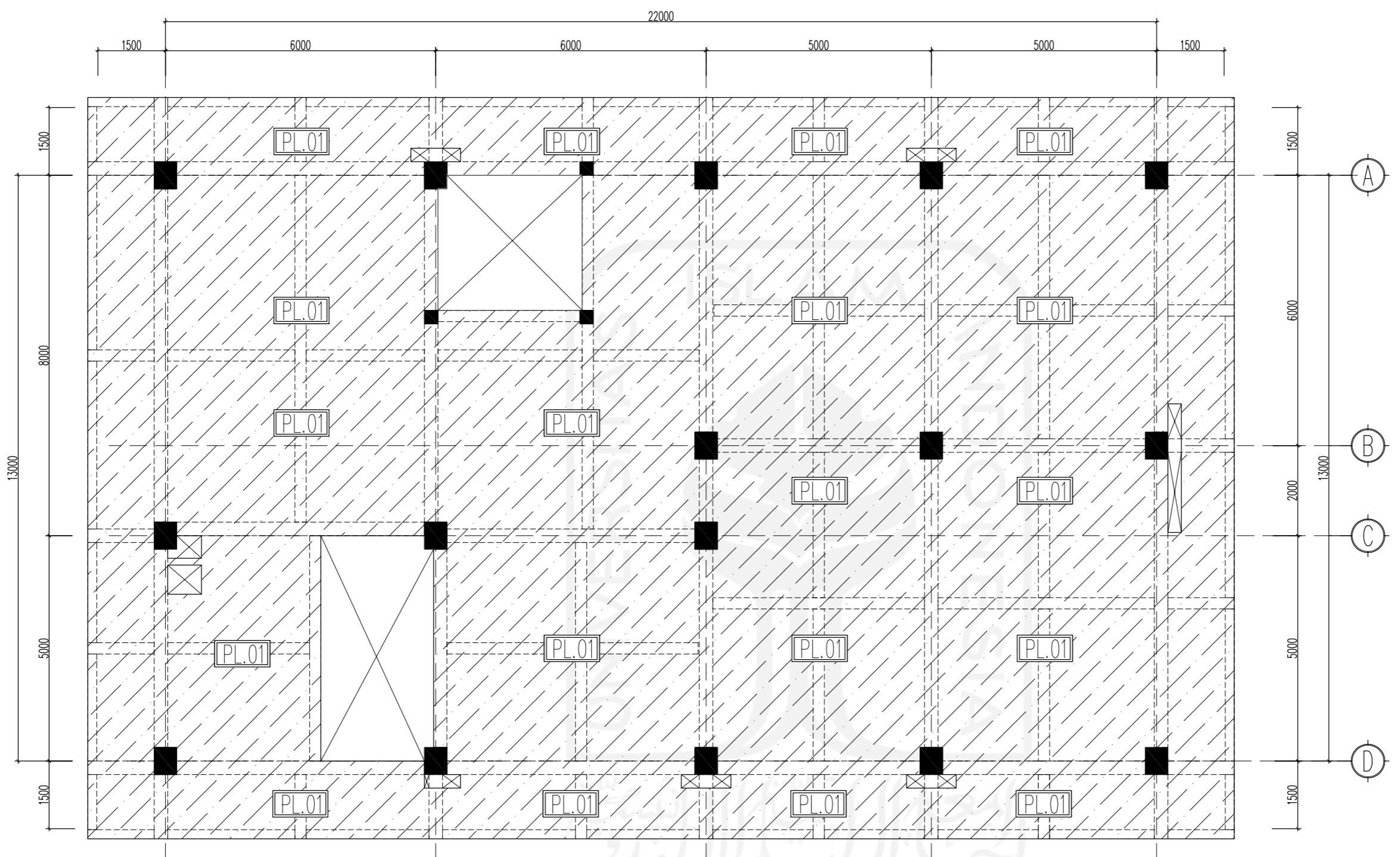
YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENC. PLAT ELV. +12.150 1 : 100

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 14 34



DENAH RENC. PLAT ELV. +12.150

SKALA 1 : 100

SIMBOL	KETERANGAN
PL.01	PLAT BETON 120 mm
PL.02	PLAT BETON 100 mm

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

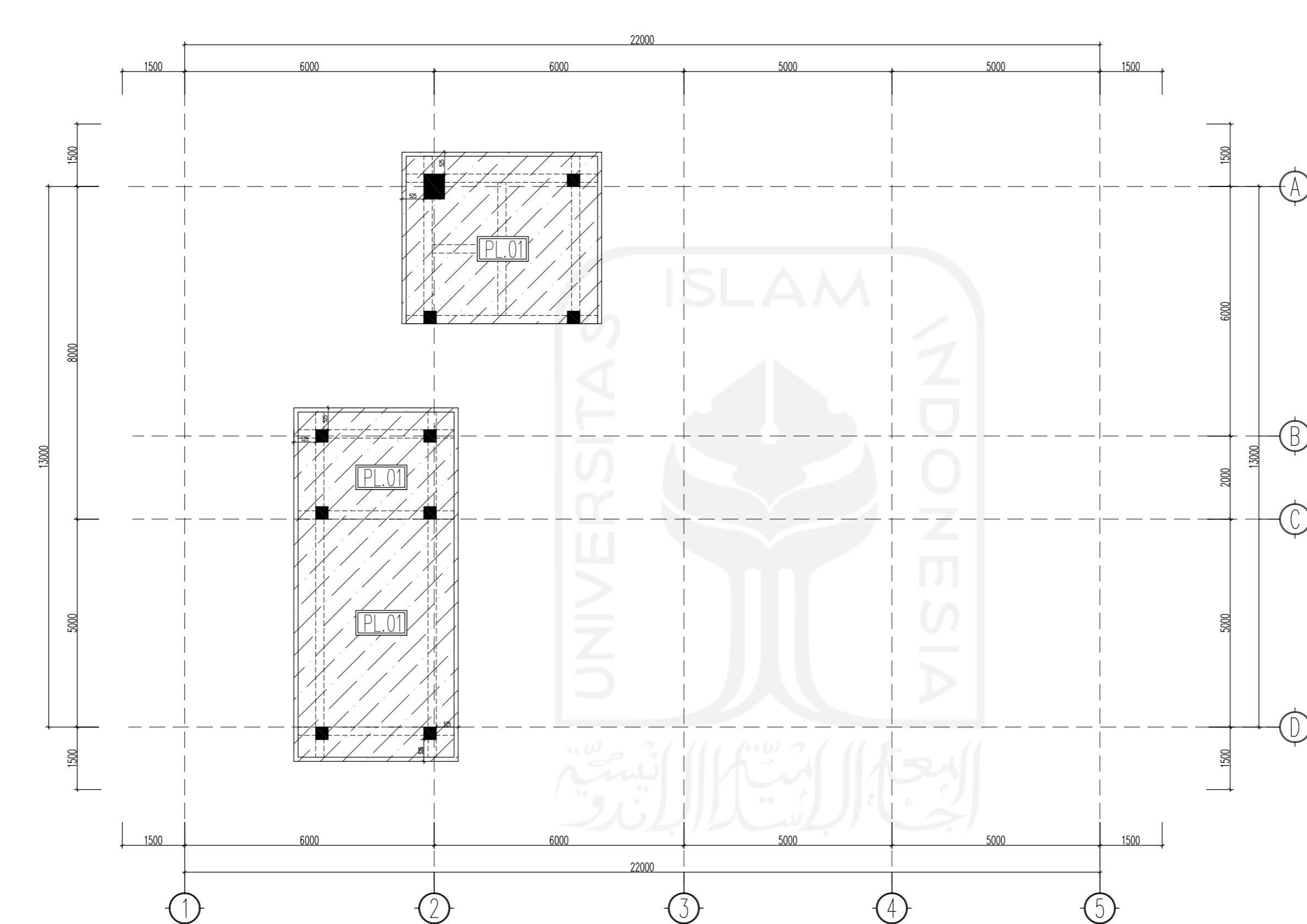
DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH RENC. PLAT ELV. +14.850 1 : 100

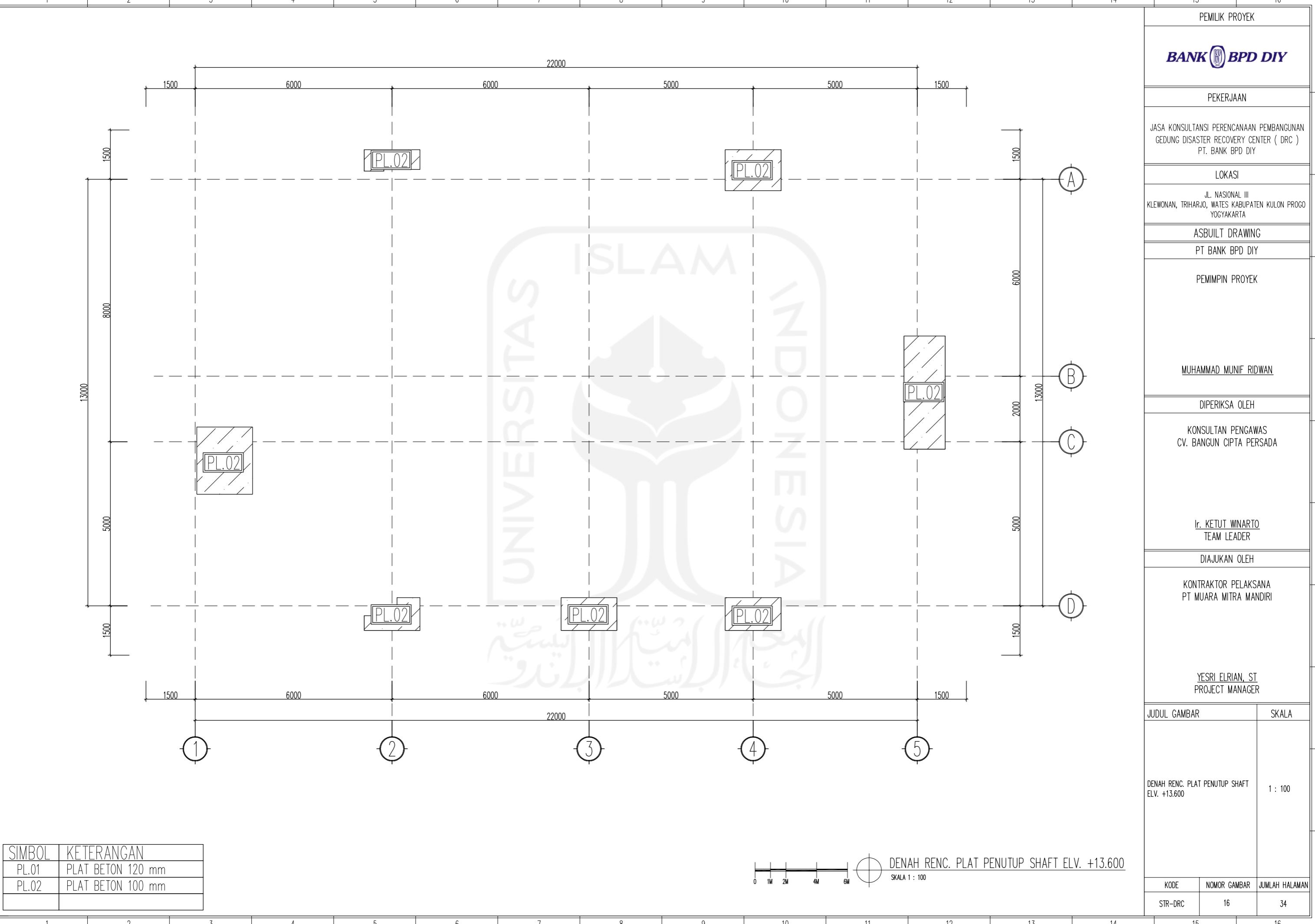


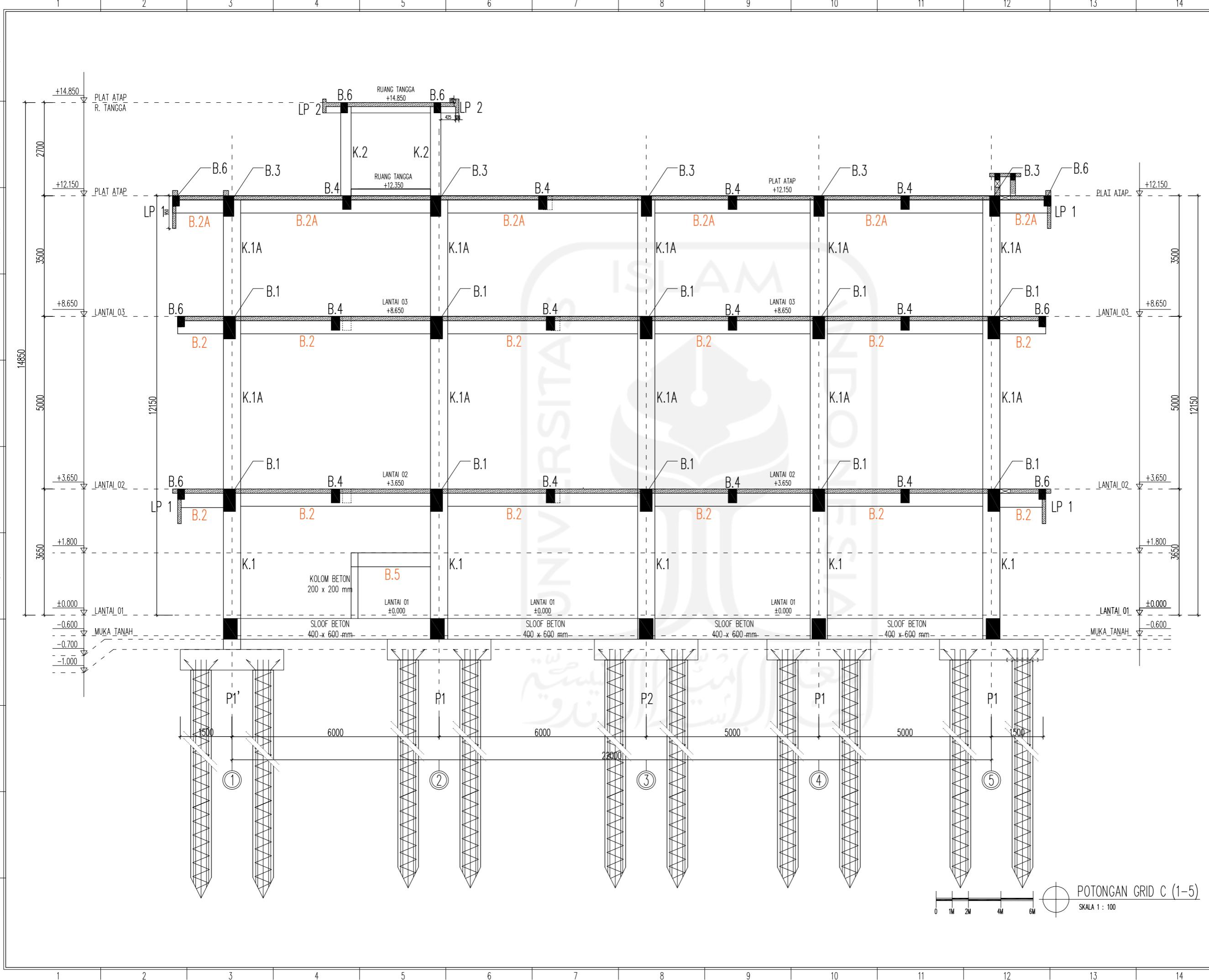
SIMBOL	KETERANGAN
PL.01	PLAT BETON 120 mm
PL.02	PLAT BETON 100 mm

DENAH RENC. PLAT ELV. +14.850
SKALA 1 : 100

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 15 34





PEMILIK PROYEK		
BANK BPD DIY		
PEKERJAAN		
JASA KONSULTANSI PERENCANAAN PEMBANGUNAN GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC) PT. BANK BPD DIY		
LOKASI		
JL. NASIONAL III LEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO YOGYAKARTA		
ASBUILT DRAWING		
PT BANK BPD DIY		
PEMIMPIN PROYEK		
<u>MUHAMMAD MUNIF RIDWAN</u>		
DIPERIKSA OLEH		
KONSULTAN PENGAWAS CV. BANGUN CIPTA PERSADA		
Ir. KETUT WINARTO TEAM LEADER		
DIAJUKAN OLEH		
KONTRAKTOR PELAKSANA PT MUARA MITRA MANDIRI		
YESRI ELRIAN, ST PROJECT MANAGER		
JUDUL GAMBAR	SKALA	
POTONGAN GRID C (1-5)	1 : 100	
KODE	NOMOR GAMBAR	JUMLAH HALAMAN
STR-DRC	17	34

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

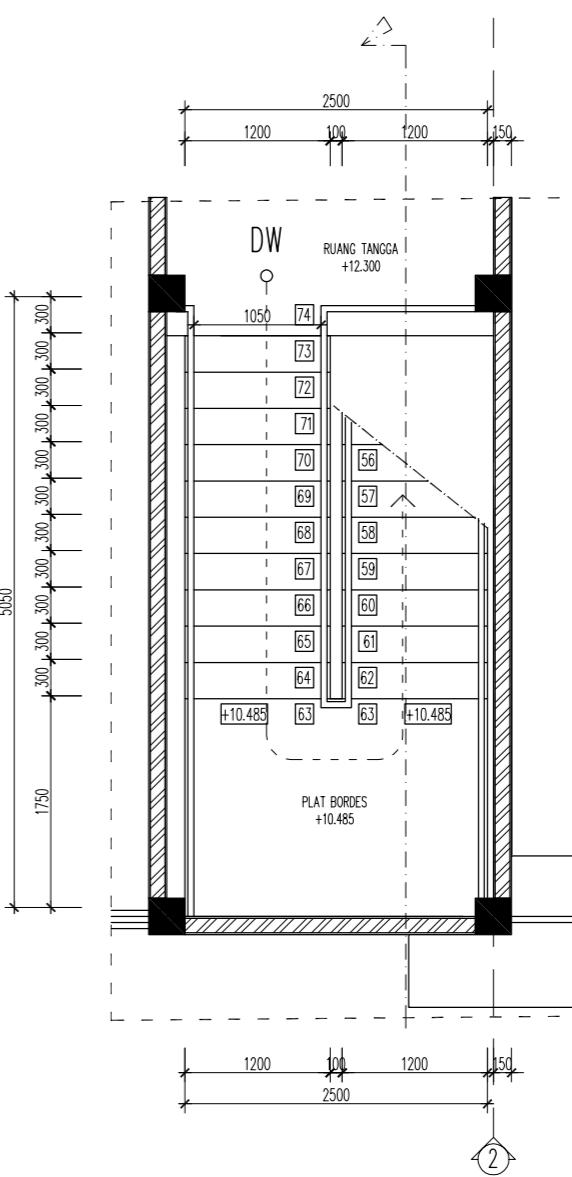
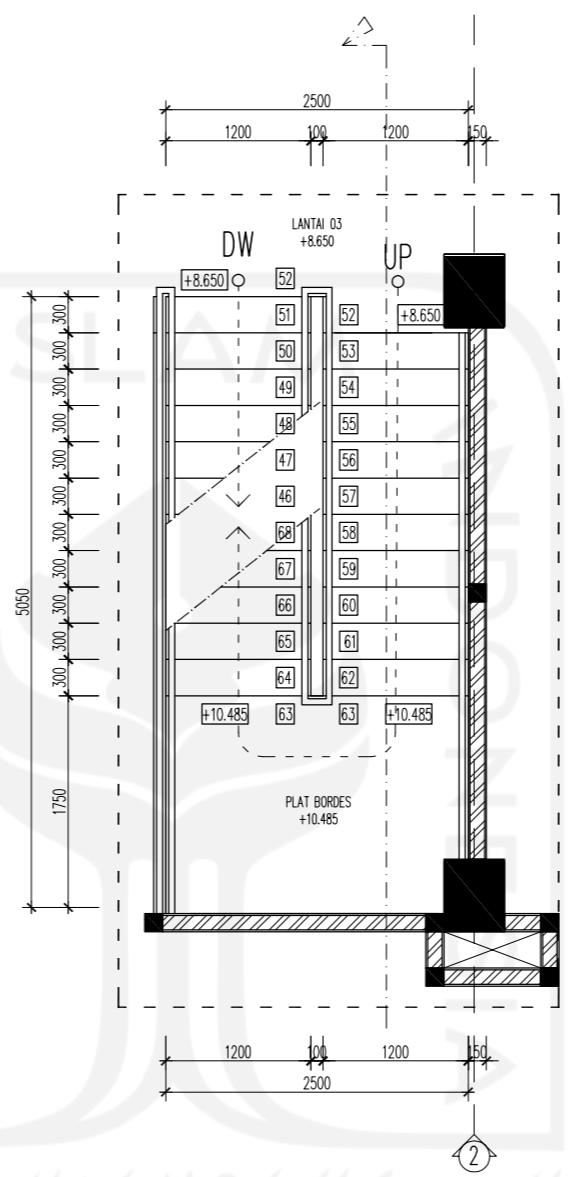
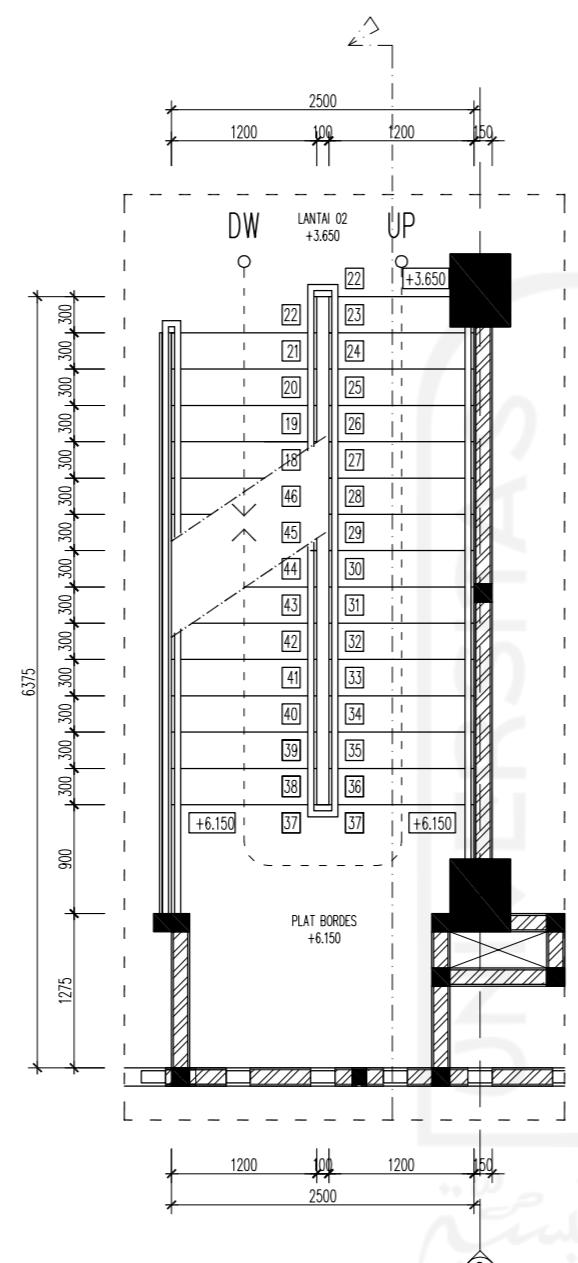
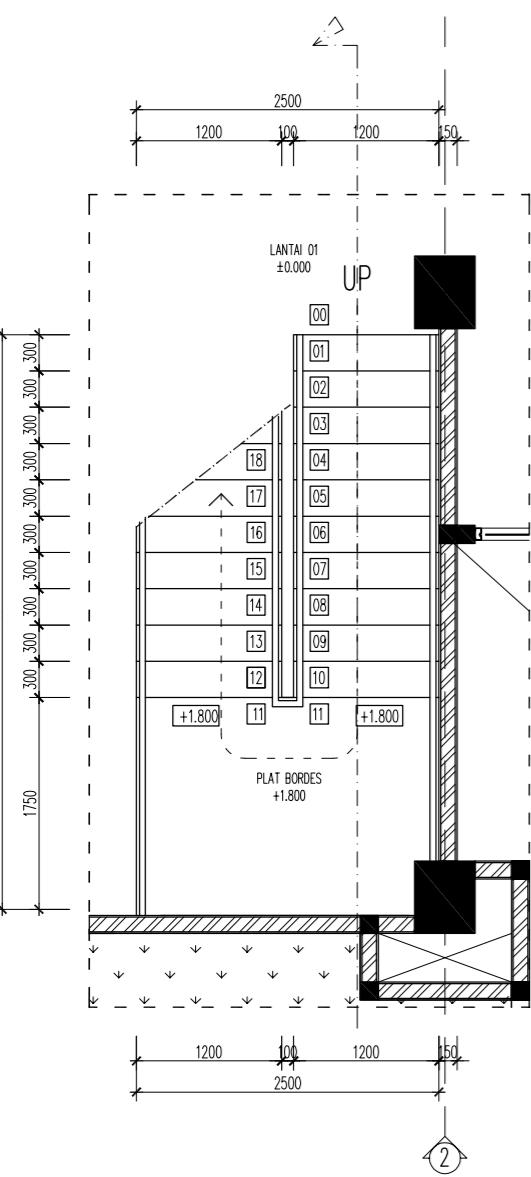
DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

LAY OUT TRAP TANGGA 1 : 100

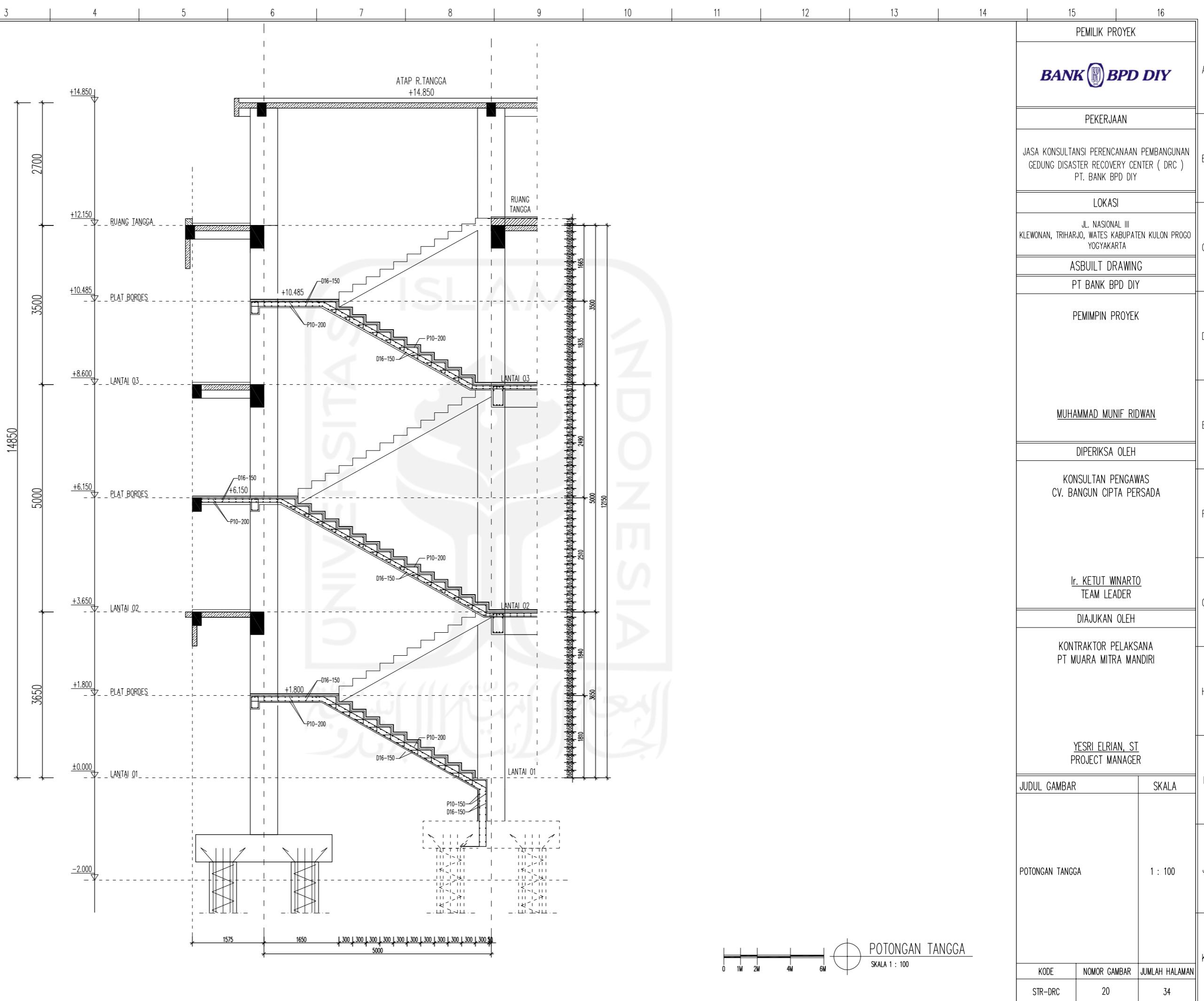


0 1M 2M 4M 6M
LAY OUT TRAP TANGGA SKALA 1 : 100

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 19 34



1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 | 11 | 12 | 13 | 14 | 15 |

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTANSI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

SBUILT DRAWIN

PT BANK BPD D

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPRIKSA OI FH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Dr. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

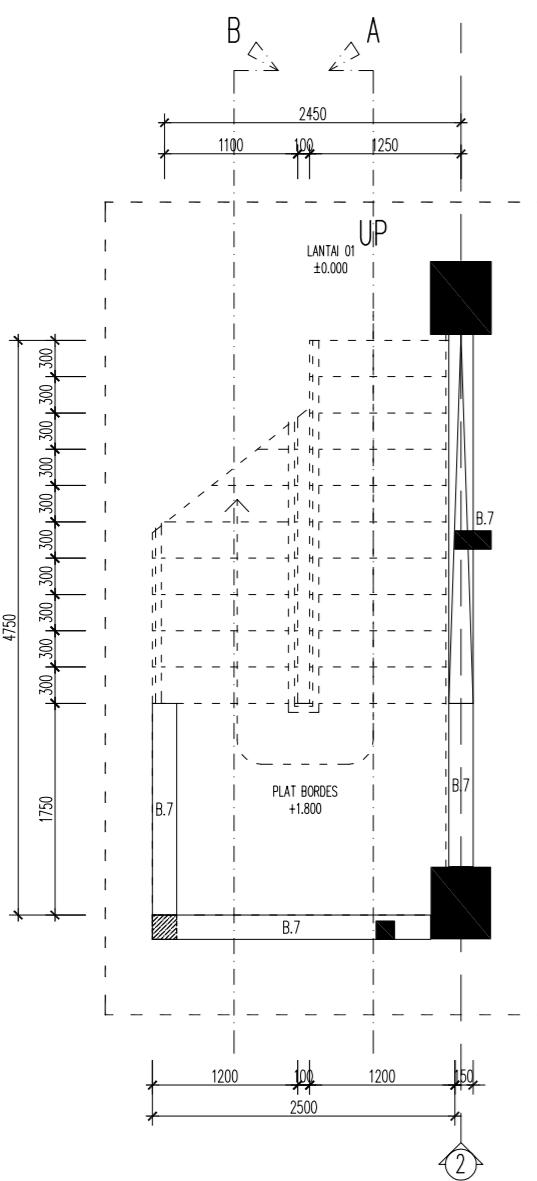
JUDUL GAMBAR | SKALA

DENAH RENCANA BALOK TANGGA

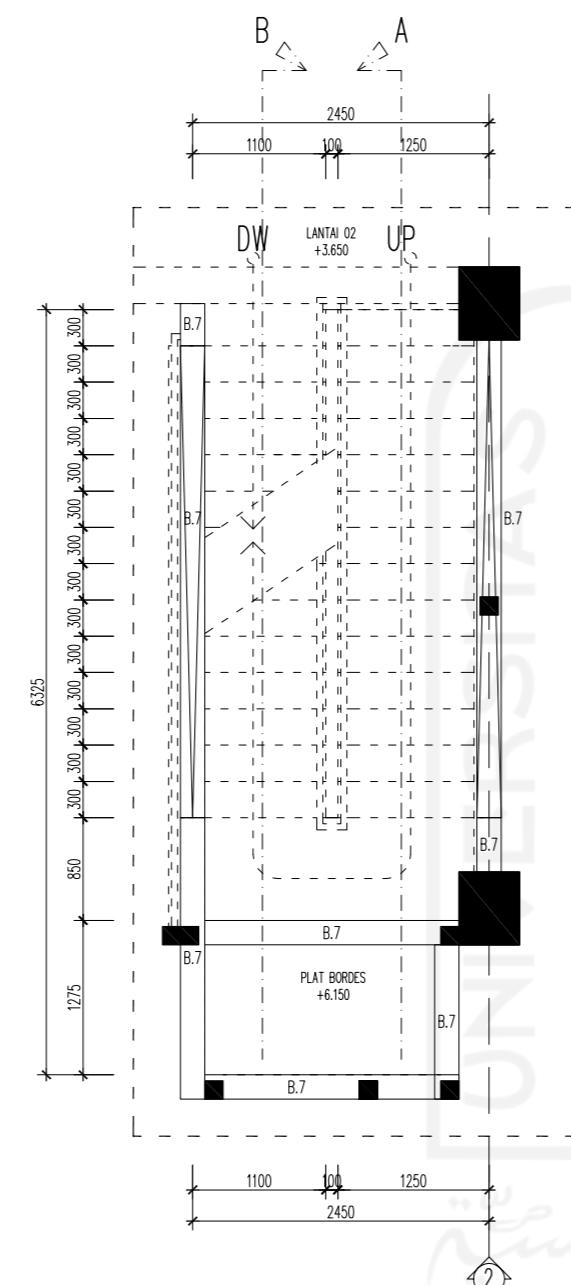
1 : 100

0 1M 2M 4M 6M  DENAH RENCANA BALOK TANGGA
SKALA 1 : 100

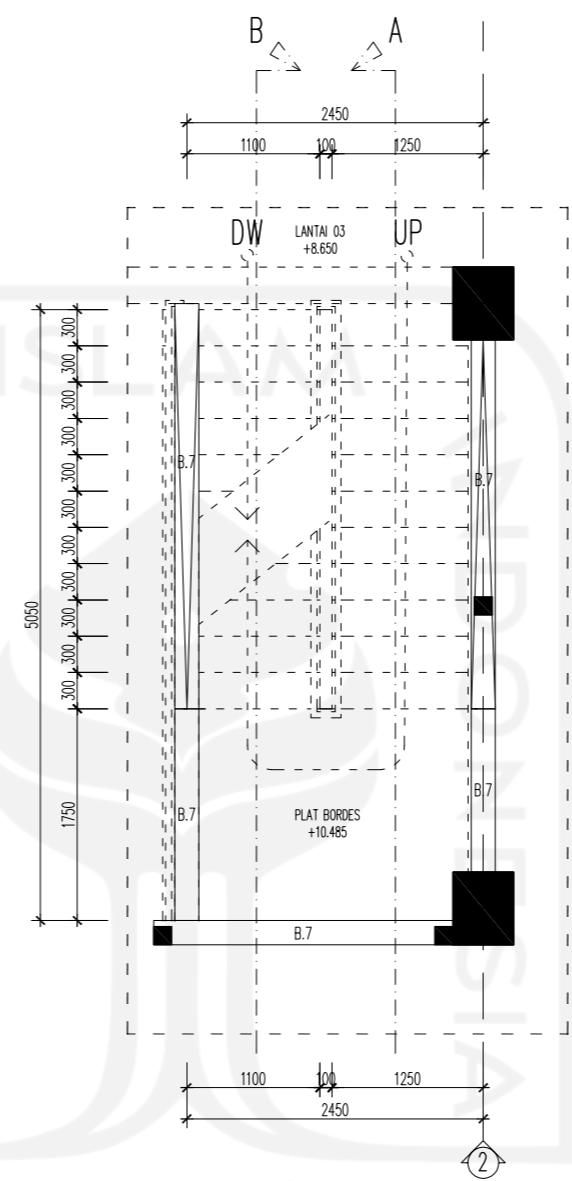
SIMBOL	KETERANGAN
B.7	BALOK BETON 200x400 mm



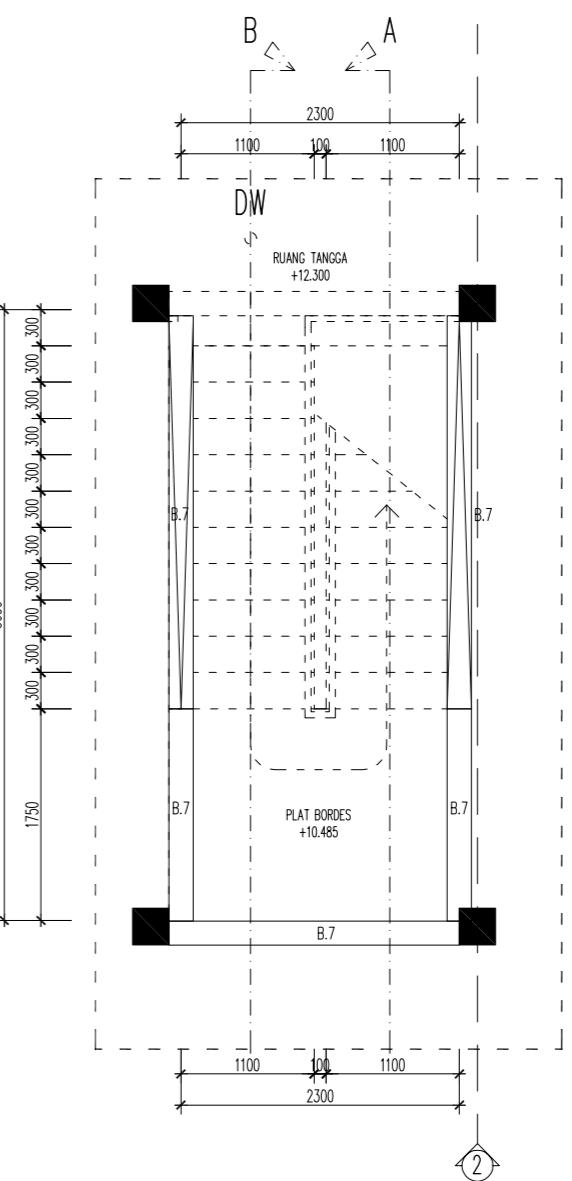
DENAH BALOK TANGGA 00-22
SKALA 1 : 50



DENAH BALOK TANGGA 22-52
SKALA 1 : 50



DENAH BALOK TANGGA 52-74
SKALA 1 : 50



 DENAH BALOK TANGGA RUANG TANGGA
SKALA 1 : 50

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

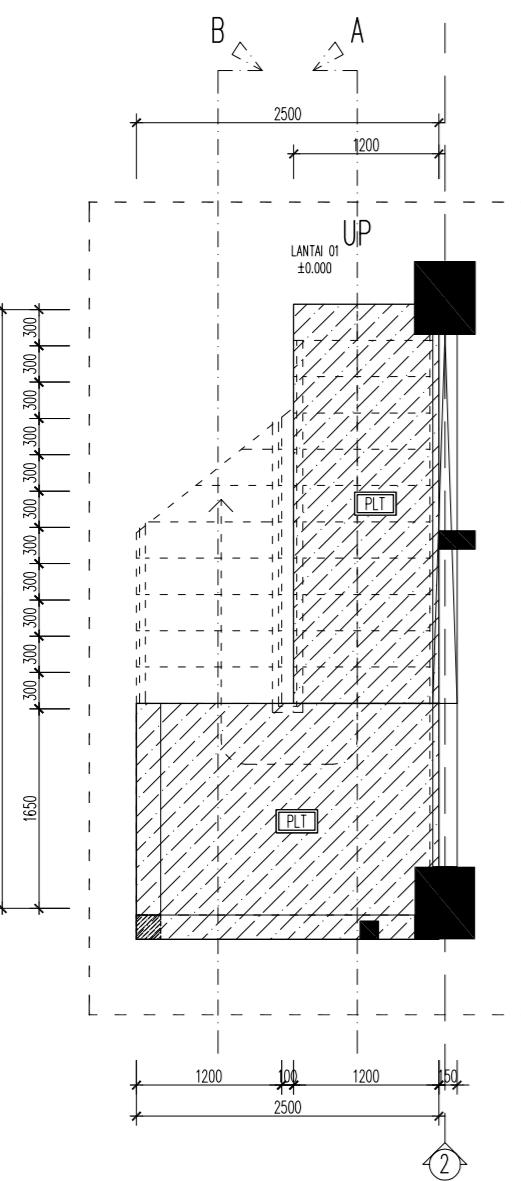
DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

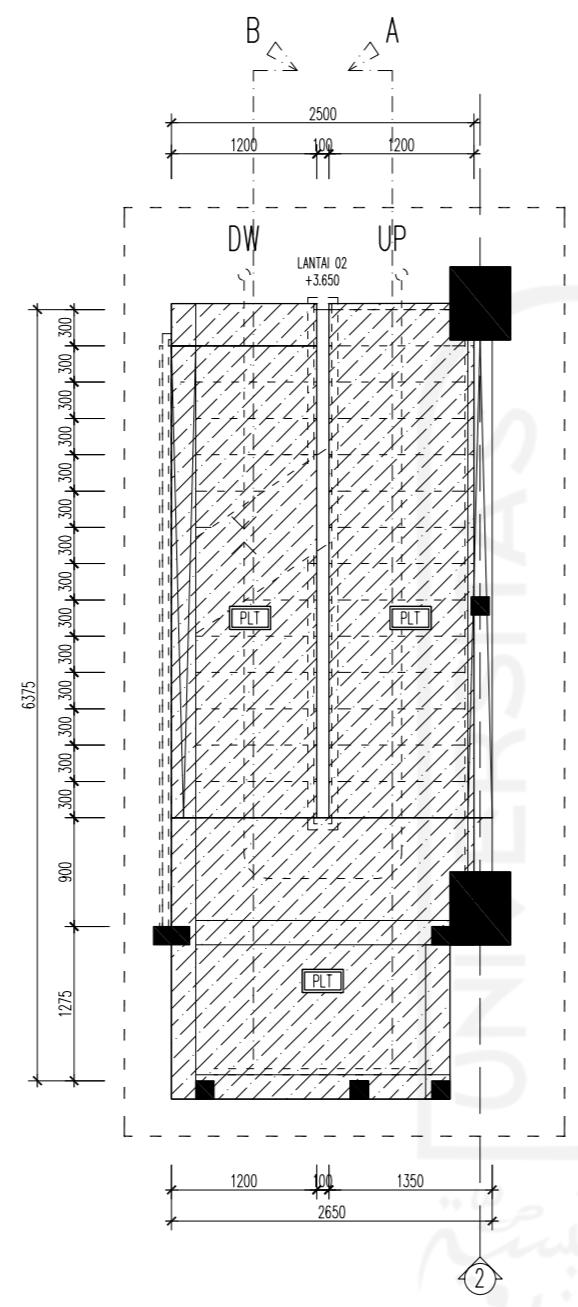
YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

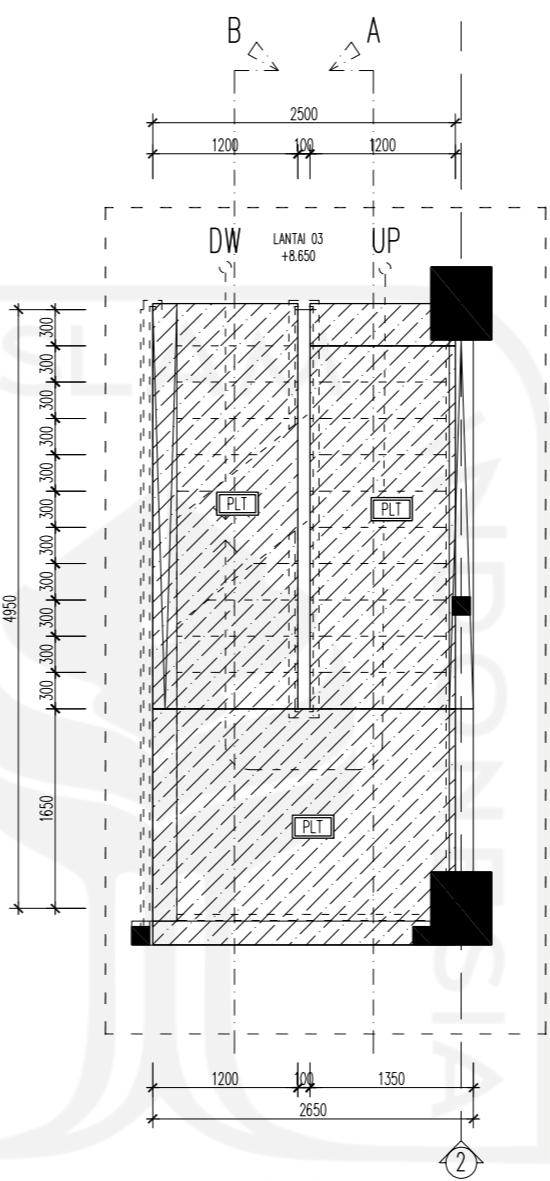
DENAH RENCANA PLAT TANGGA 1 : 100



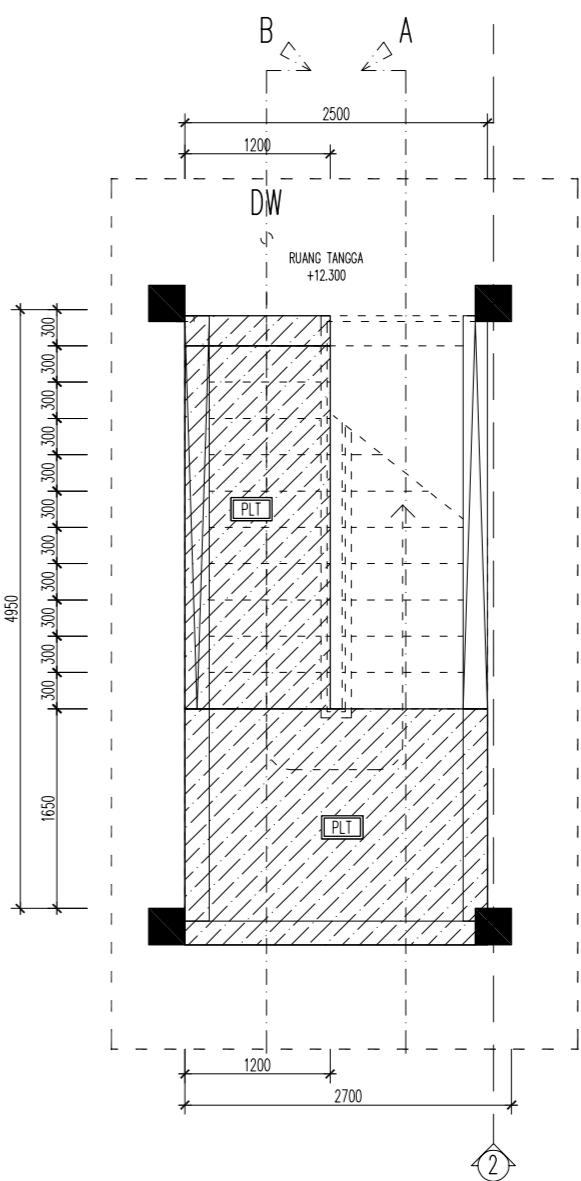
DENAH BALOK TANGGA 00-22
SKALA 1 : 50



DENAH BALOK TANGGA 22-52
SKALA 1 : 50



DENAH BALOK TANGGA 52-74
SKALA 1 : 50



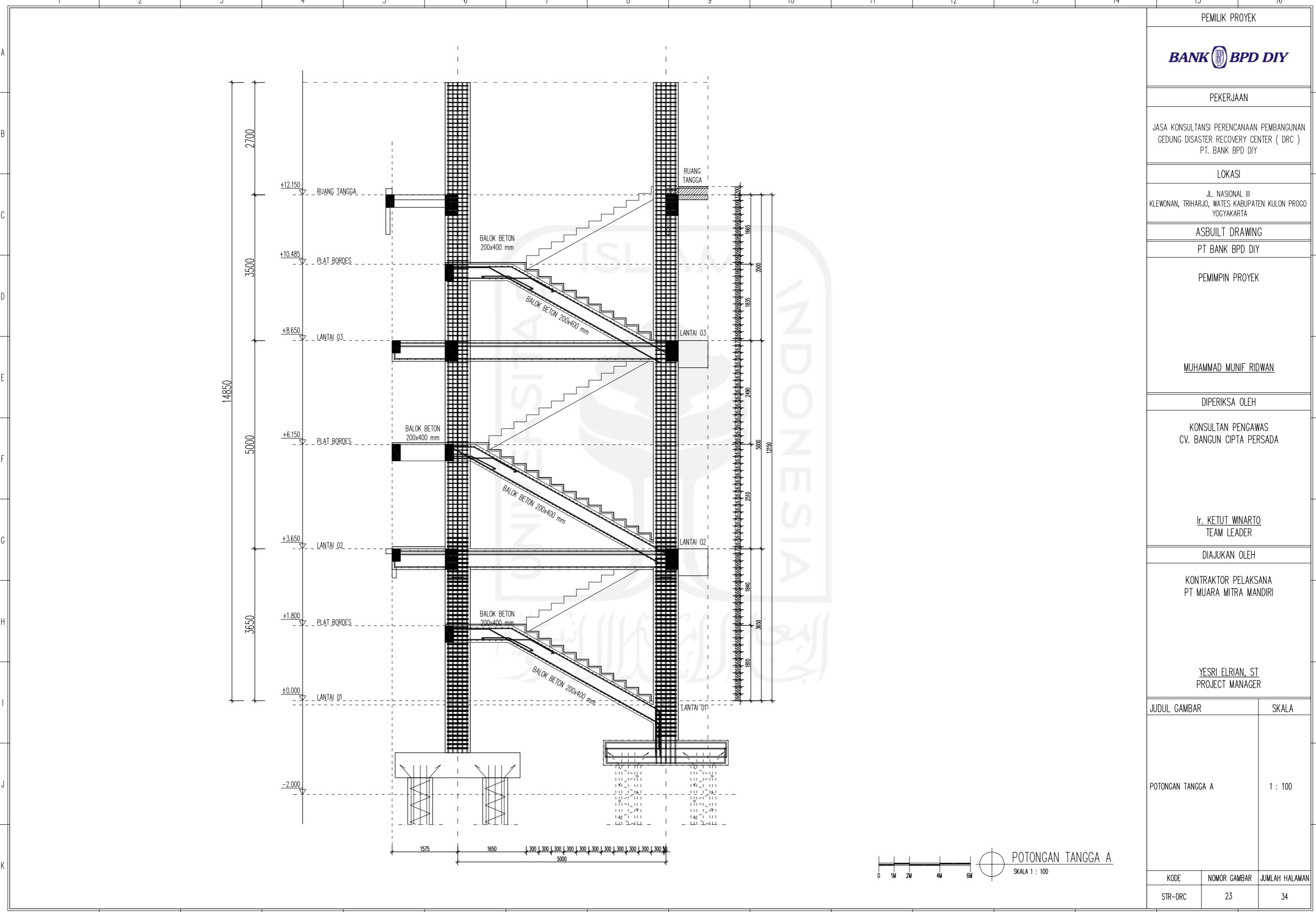
DENAH BALOK TANGGA RUANG TANGGA
SKALA 1 : 50

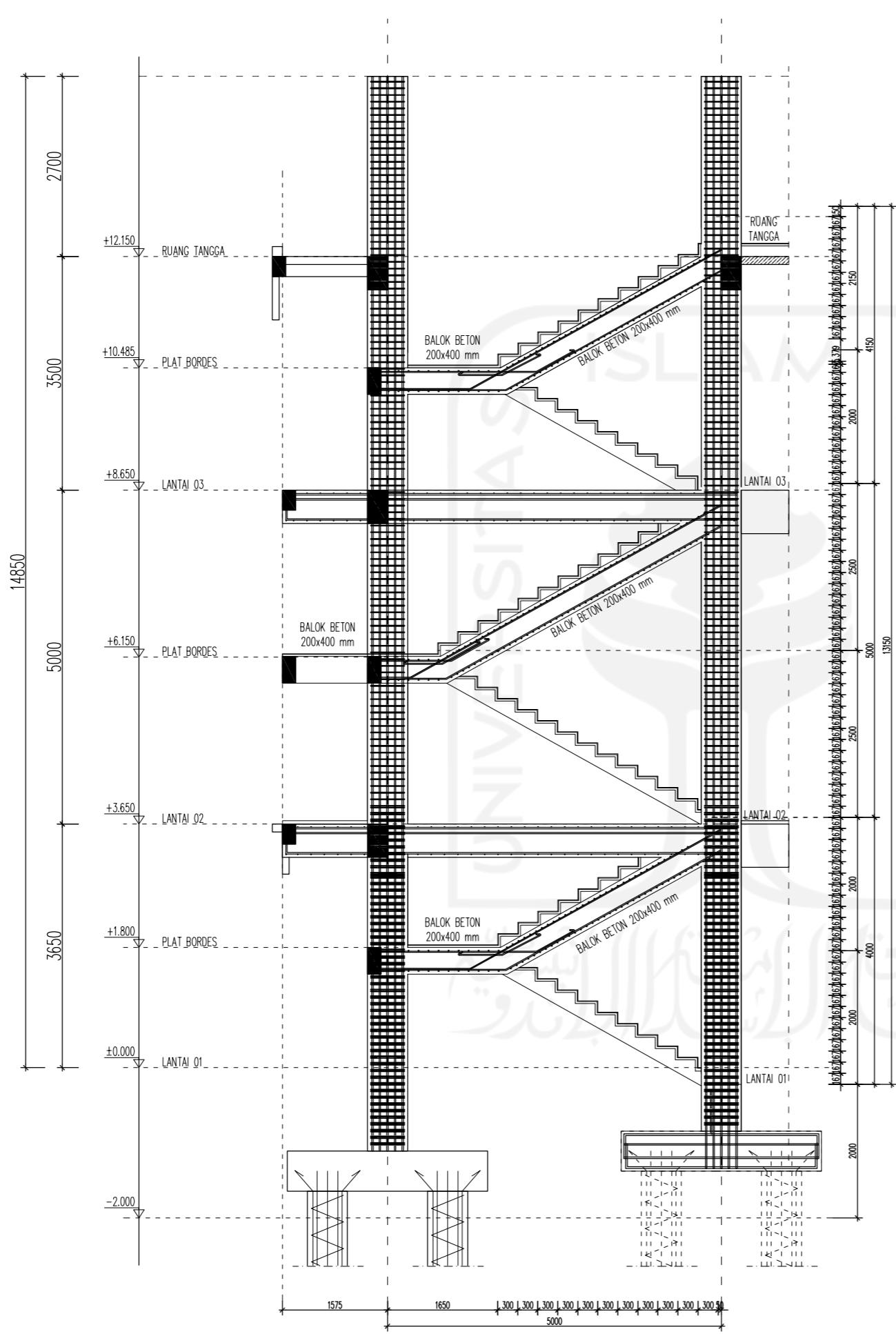


DENAH RENCANA PLAT TANGGA
SKALA 1 : 100

PLT	KETERJUMLAHAN PELET PLT
TEBAL PELET TANGGA	150 mm
TULANGAN UTAMA	D16-300
TULANGAN SUSUT	P10-300
MUTU BETON	F'c : 26,4 MPa
MUTU BAJA ULIR (D)	390 MPa
MUTU BAJA POLOS (P)	240 MPa

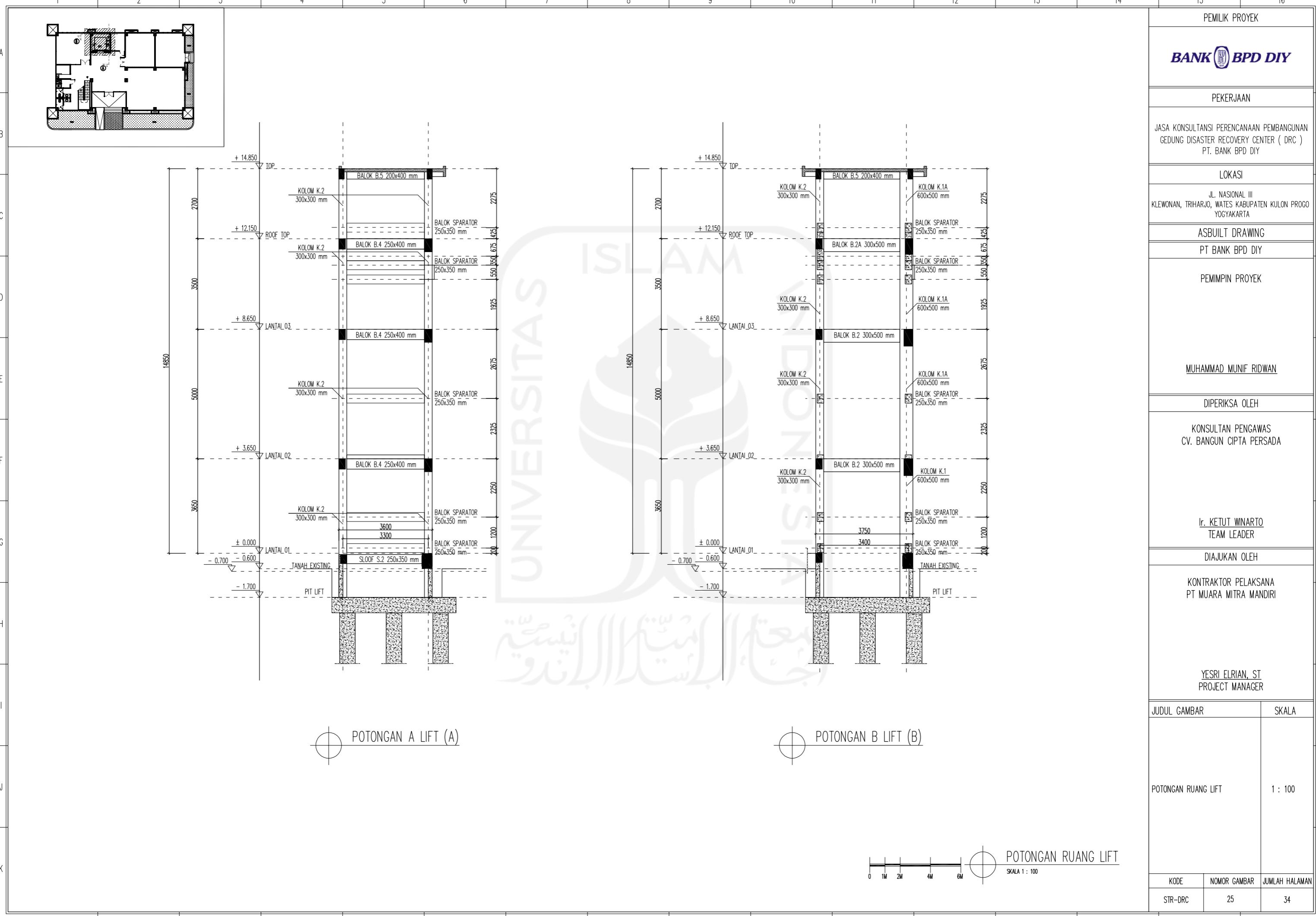
KODE	NOMOR GAMBAR	JUMLAH HALAMAN
STR-DRC	22	34





POTONGAN TANGGA B
SKALA 1 : 100

PEMILIK PROYEK		
BANK BPD DIY		
PEKERJAAN		
JASA KONSULTANSI PERENCANAAN PEMBANGUNAN GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC) PT. BANK BPD DIY		
LOKASI		
JL. NASIONAL III KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO YOGYAKARTA		
ASBUILT DRAWING		
PT BANK BPD DIY		
PEMIMPIN PROYEK		
<u>MUHAMMAD MUNIF RIDWAN</u>		
DIPERIKSA OLEH		
KONSULTAN PENGAWAS CV. BANGUN CIPTA PERSADA		
Ir. KETUT WINARTO TEAM LEADER		
DIAJUKAN OLEH		
KONTRAKTOR PELAKSANA PT MUARA MITRA MANDIRI		
YESRI ERLIAN, ST PROJECT MANAGER		
JUDUL GAMBAR	SKALA	
POTONGAN TANGGA B	1 : 100	
KODE	NOMOR GAMBAR	JUMLAH HALAMAN
STR-DRC	24	34



1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ERLIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DENAH PIT LIFT 1 : 50

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 26 34

A'

A

4

3

A

B

C

D

E

F

G

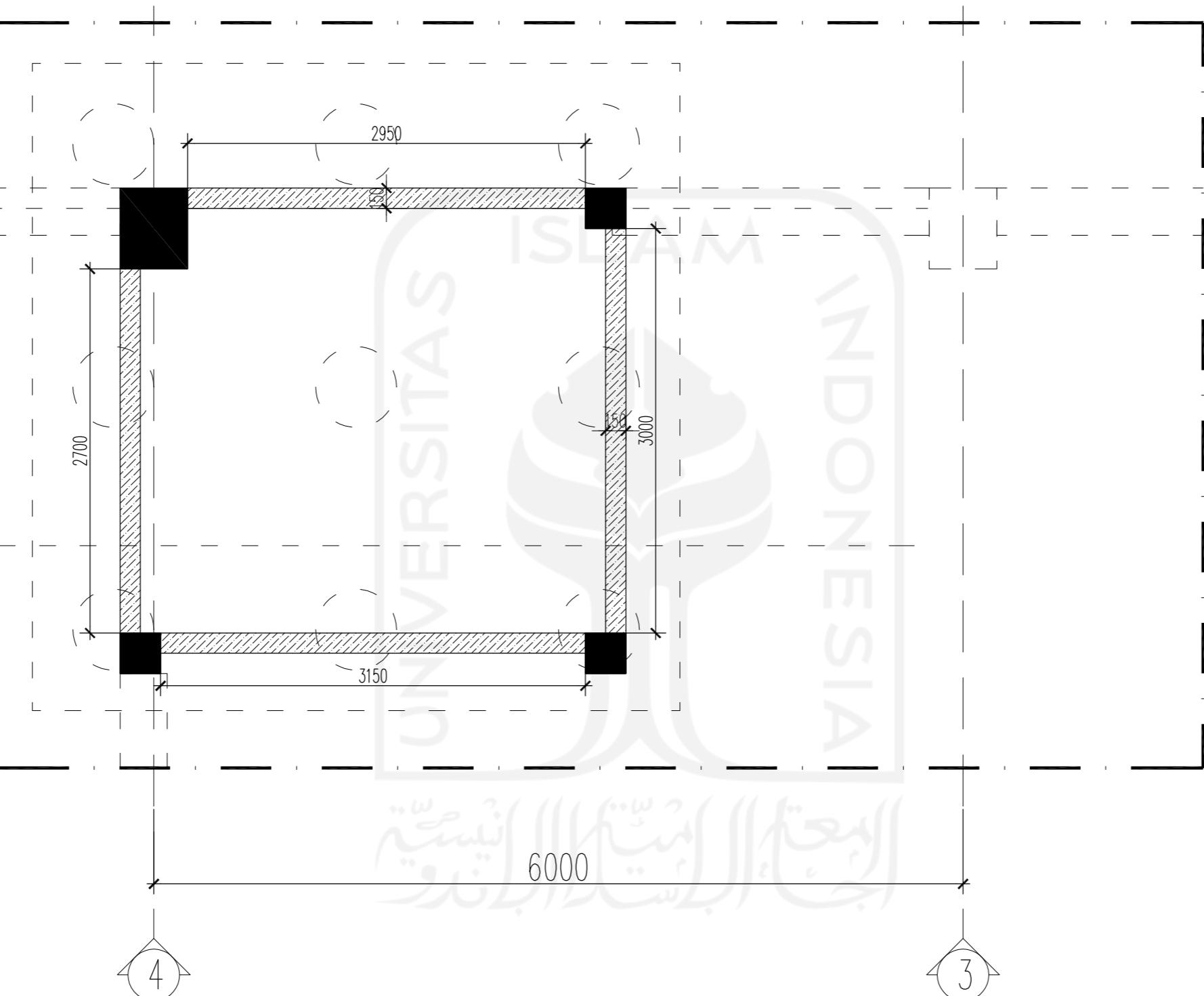
H

I

J

K

1



0 1M 2M 4M 6M

SKALA 1 : 50

DENAH PIT LIFT

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

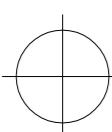
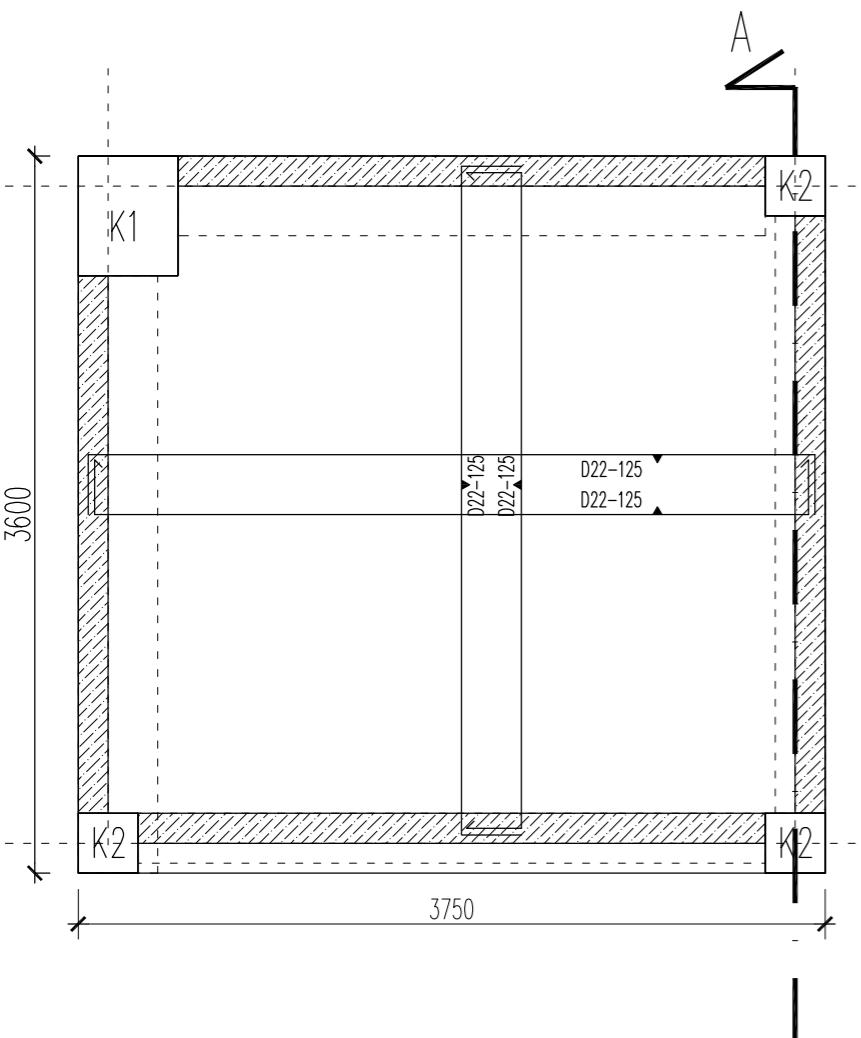
YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

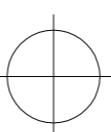
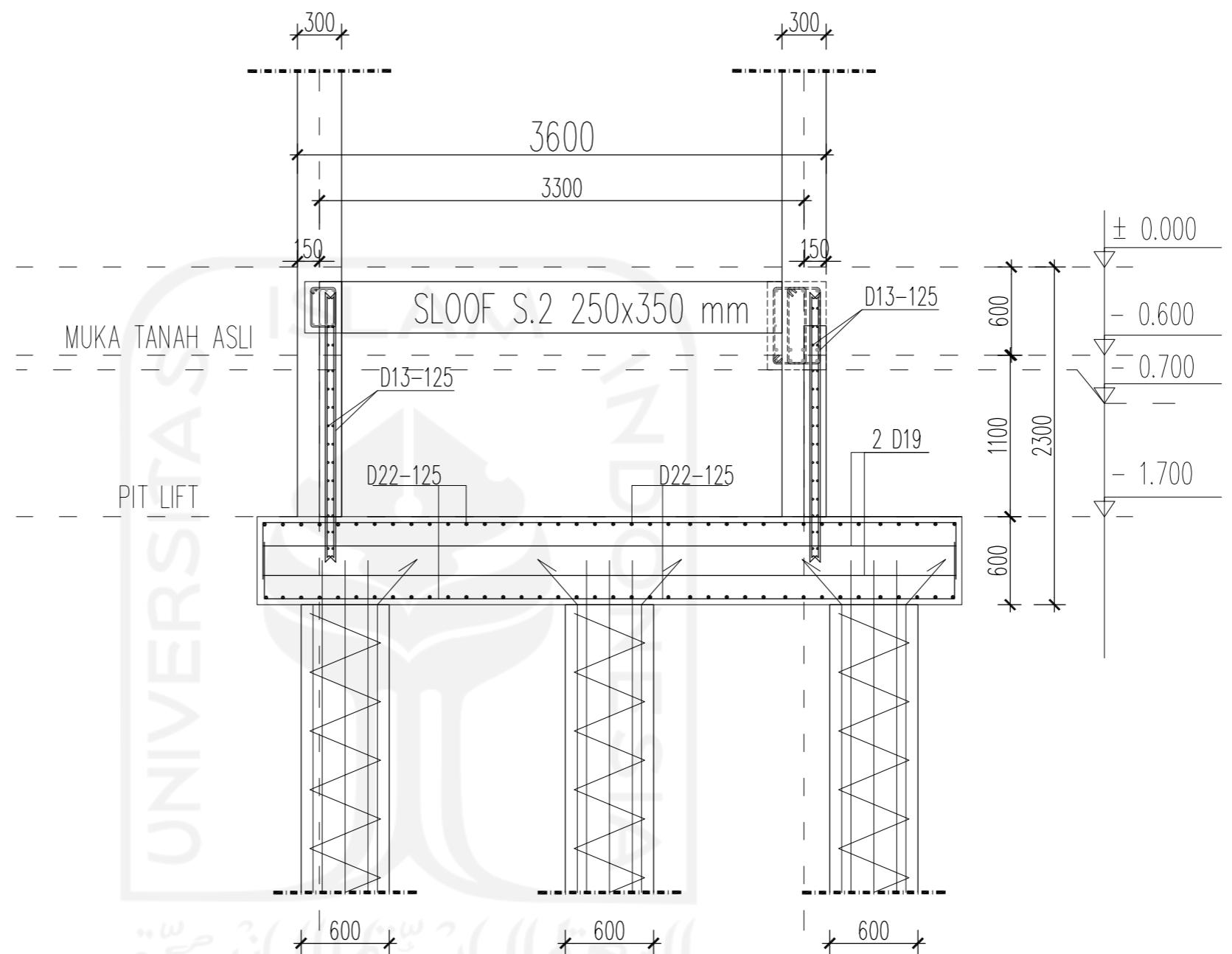
DETAIL PIT LIFT 1 : 50

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 27 34



DETAIL TULANGAN



POTONGAN A - A



DETAIL PIT LIFT

SKALA 1 : 50

1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 | 11 | 12 | 13 | 14 | 15 | 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DETAIL PLAT LANTAI 1 : 100

0 1M 2M 4M 6M

SKALA 1 : 100

DETAIL PLAT LANTAI

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 28 34

A

B

C

D

E

F

G

H

I

J

K

A

B

C

D

E

F

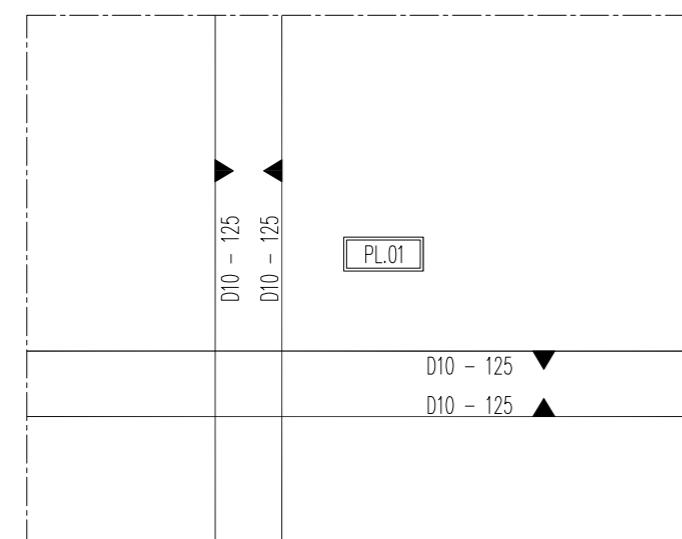
G

H

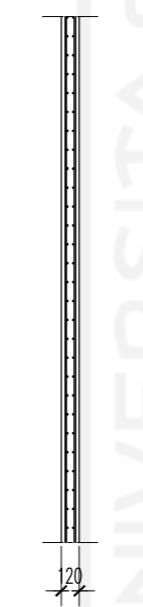
I

J

K



PLAT LANTAI PL.01 : TEBAL PLAT = 120 mm
TULANGAN ATAS RANGKAP D10 -125
TULANGAN BAWAH RANGKAP D10 - 125
PENUMPU TULANGAN P10 JARAK 1m
MUTU BETON F'c : 26,4 MPa
MUTU BAJA ULR (D) U 40
MUTU BAJA POLOS (P) U 24



PLAT LANTAI PL.02 : TEBAL PLAT = 100 mm
TULANGAN ATAS RANGKAP P8 -125
TULANGAN BAWAH RANGKAP P8 - 125
PENUMPU TULANGAN P8
MUTU BETON F'c : 26,4 MPa
MUTU BAJA ULR (D) U 40
MUTU BAJA POLOS (P) U 24

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

YESRI ELRIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DETAIL PONDASI BORE PILE
& PILE CAP

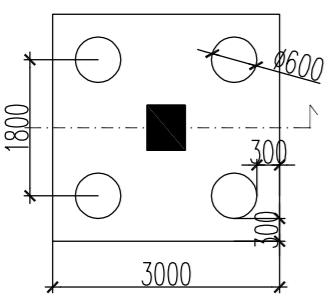
1 : 100

0 1M 2M 4M 6M
SKALA 1 : 100
DETAIL PONDASI BORE PILE & PILE CAP

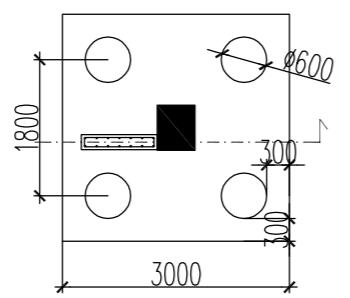
KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 29 34

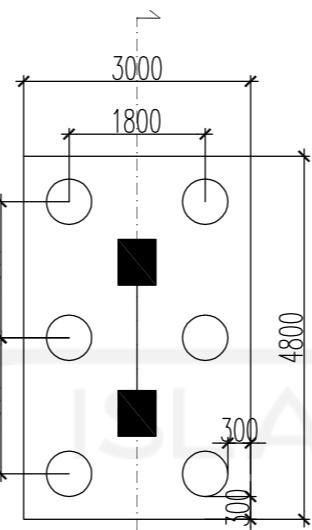
P1'



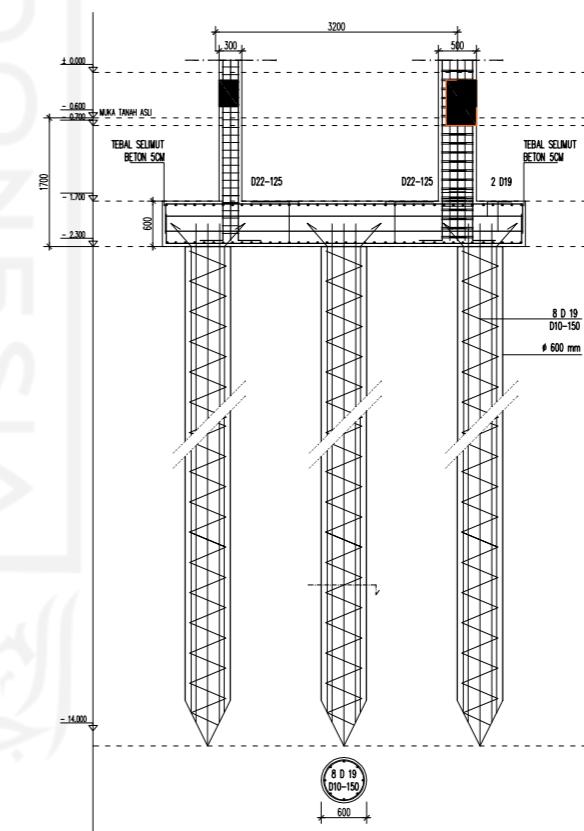
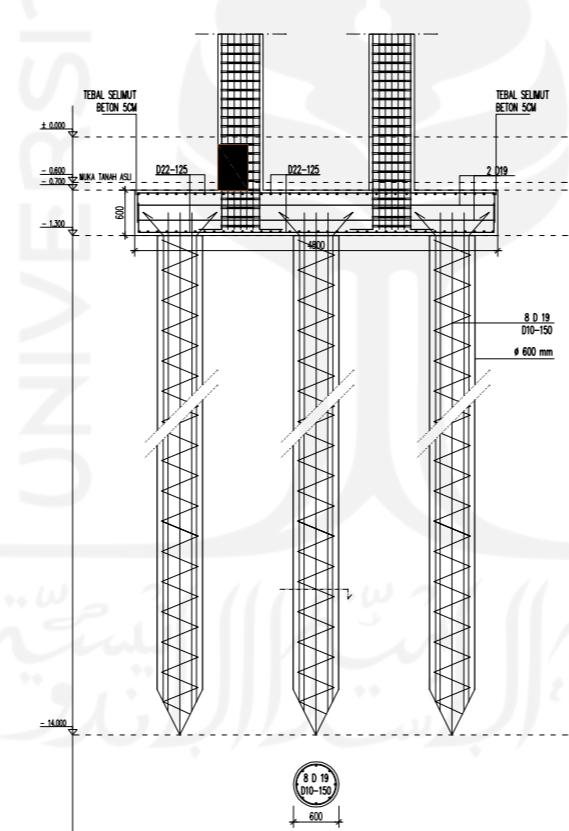
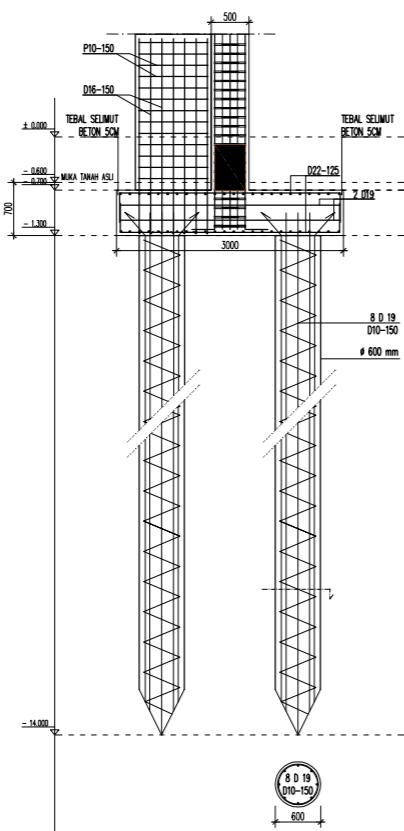
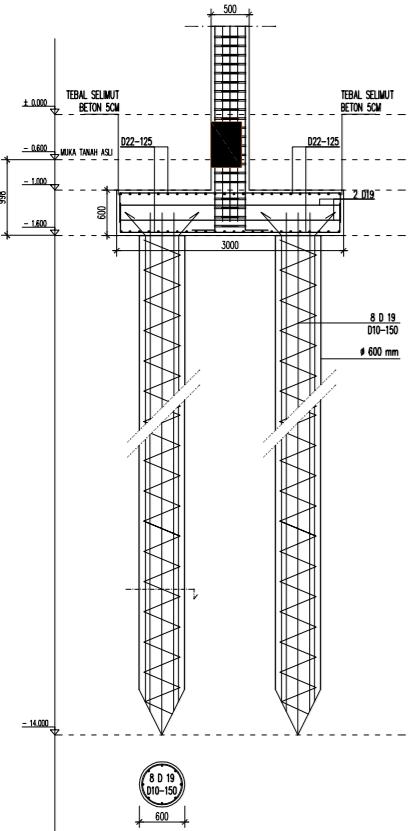
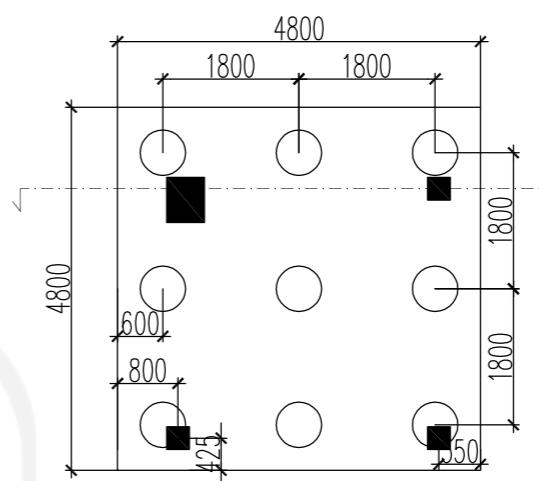
P1



P2



P3



1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

J

K

L

M

N

O

P

Q

R

S

T

U

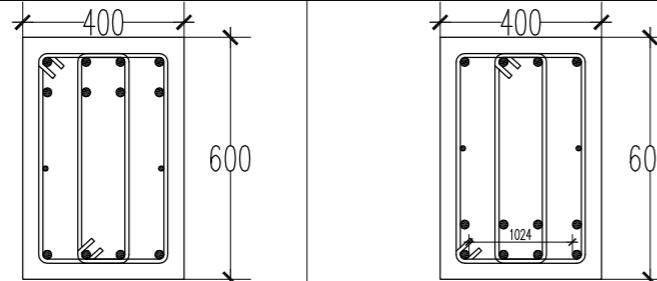
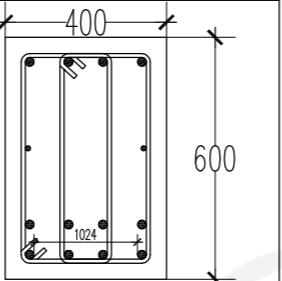
V

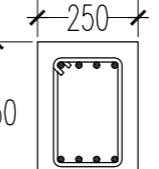
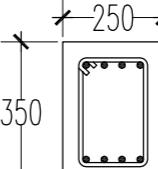
W

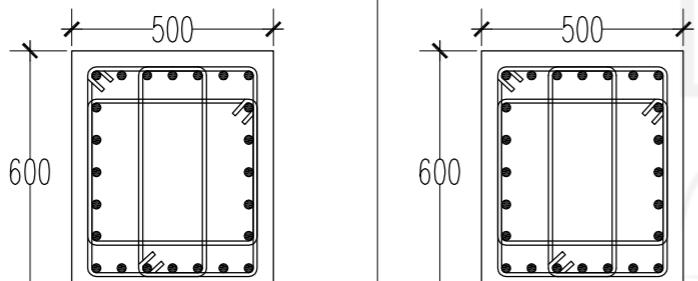
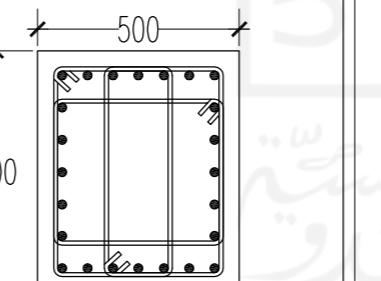
X

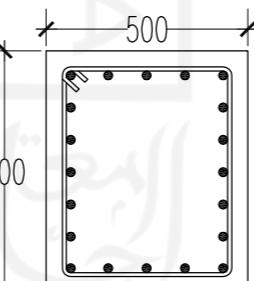
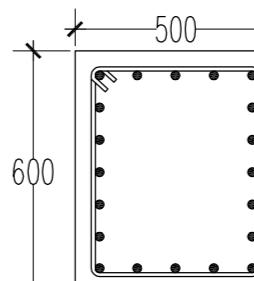
Y

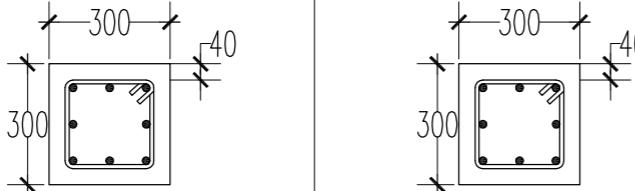
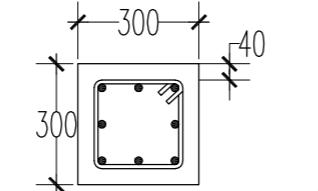
Z

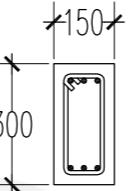
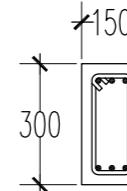
S.1	Sloof Beton - 400x600 mm	
	Tumpuan	Lapangan
POTONGAN BALOK SLOOF		
Tulangan atas	8 D 22	4 D 22
Tulangan bawah	4 D 22	8 D 22
Tulangan pinggang	2 D 13	2 D 13
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200
Selimut beton	4 CM	4 CM
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24	

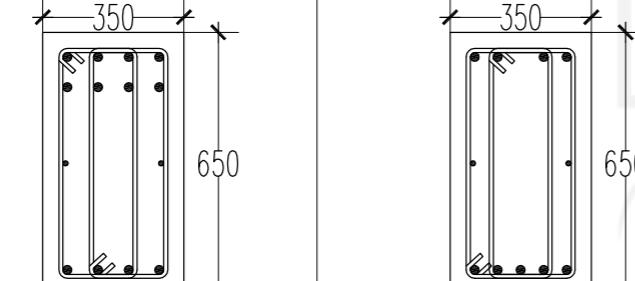
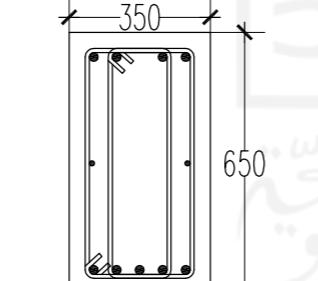
S.2	Sloof Beton - 250x350 mm	
	Tumpuan	Lapangan
POTONGAN BALOK SLOOF		
Tulangan atas	4 D 16	4 D 16
Tulangan bawah	4 D 16	4 D 16
Tulangan pinggang		
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200
Selimut beton	4 CM	4 CM
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24	

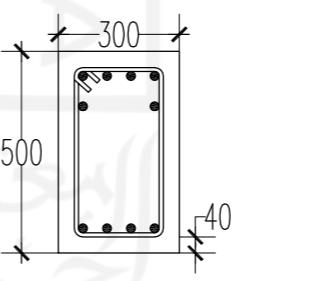
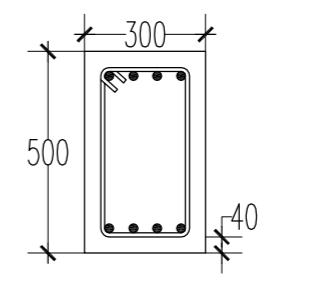
K.1	Kolom Beton - 500x600 mm	
	Tumpuan	Lapangan
POTONGAN KOLOM		
Jumlah Tulangan	24 D 22	24 D 22
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 100
Selimut beton	4 CM	
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40 POLOS (P) U 24	

K.1A	Kolom Beton - 500x600 mm	
	Tumpuan	Lapangan
LANTAI 02-03		
POTONGAN KOLOM		
Jumlah Tulangan	20 D 22	20 D 22
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 100
Selimut beton	4 CM	
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40 POLOS (P) U 24	

A	K.2	Kolom Beton - 300x300 mm		B
		Tumpuan	Lapangan	
C	POTONGAN KOLOM			
D	Jumlah Tulangan	8 D 19	8 D 19	
E	Sengkang/Begel	P10 - 100	P10 - 100	
F	Selimut beton	4 CM		
G	Mutu beton	$F'_c : 26,4 \text{ MPa}$		
H	Mutu baja	ULIR (D) U 40 POLOS (P) U 24		

A	K.3	Kolom Beton - 150x300 mm		B
		Tumpuan	Lapangan	
C	POTONGAN KOLOM			
D	Jumlah Tulangan	6 D 13	6 D 13	
E	Sengkang/Begel	P10 - 100	P10 - 100	
F	Selimut beton	2,5 CM		
G	Mutu beton	$F'_c : 26,4 \text{ MPa}$		
H	Mutu baja	ULIR (D) U 40 POLOS (P) U 24		

A	B.1	Balok Beton - 350x650 mm		B
		Tumpuan	Lapangan	
C	POTONGAN BALOK			
D	Tulangan atas	8 D 22	4 D 22	
E	Tulangan bawah	4 D 22	5 D 22	
F	Tulangan pinggang	2 D 13	2 D 13	
G	Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200	
H	Selimut beton	4 CM	4 CM	
I	Mutu beton	$F'_c : 26,4 \text{ MPa}$		
J	Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24		

A	B.2	Balok Beton - 300x500 mm		B
		Tumpuan	Lapangan	
C	POTONGAN BALOK			
D	Tulangan atas	6 D 22	4 D 22	
E	Tulangan bawah	4 D 22	4 D 22	
F	Tulangan pinggang			
G	Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200	
H	Selimut beton	4 CM	4 CM	
I	Mutu beton	$F'_c : 26,4 \text{ MPa}$		
J	Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24		

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADAIr. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

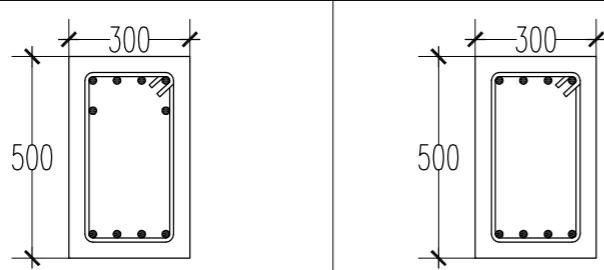
KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRIYESRI ERLIAN, ST
PROJECT MANAGER

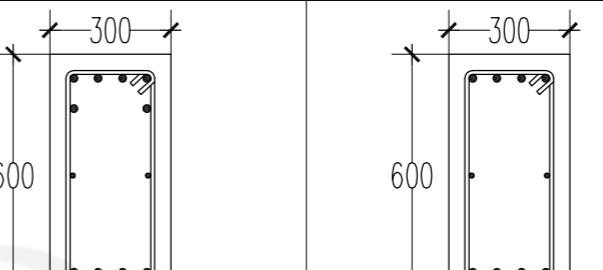
JUDUL GAMBAR SKALA

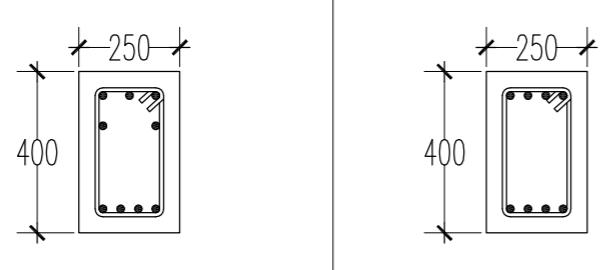
DETAIL PEMBESIAN NTS

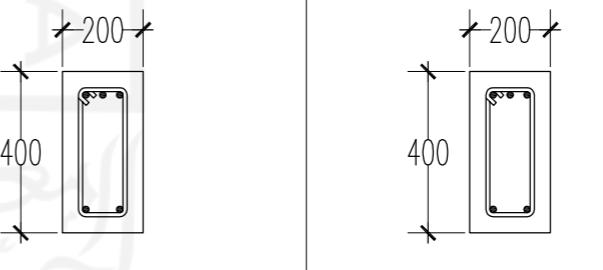
KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

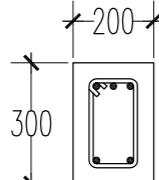
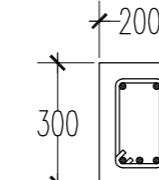
STR-DRC 32 34

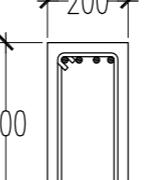
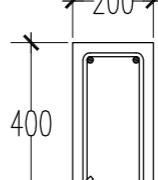
A	B.2A ELV +12	Balok Beton - 300x500 mm		C
		Tumpuan	Lapangan	
POTONGAN BALOK				
Tulangan atas	6 D 19	4 D 19		
Tulangan bawah	4 D 19	4 D 19		
Tulangan pinggang				
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200		
Selimut beton	4 CM	4 CM		
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa			
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24			

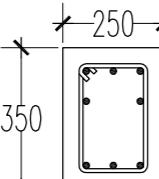
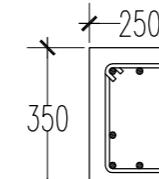
A	B.3 ELV +12	Balok Beton - 300x600 mm		C
		Tumpuan	Lapangan	
POTONGAN BALOK				
Tulangan atas	6 D 19	4 D 19		
Tulangan bawah	4 D 19	4 D 19		
Tulangan pinggang				
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200		
Selimut beton	4 CM	4 CM		
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa			
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24			

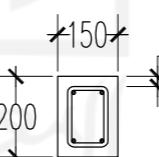
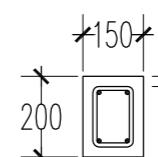
A	B.4	Balok Beton - 250x400 mm		C
		Tumpuan	Lapangan	
POTONGAN BALOK				
Tulangan atas	5 D 19	4 D 19		
Tulangan bawah	4 D 19	4 D 19		
Tulangan pinggang				
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200		
Selimut beton	4 CM	4 CM		
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa			
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24			

A	B.5	Balok Beton - 200x400 mm		C
		Tumpuan	Lapangan	
POTONGAN BALOK				
Tulangan atas	3 D 16	2 D 16		
Tulangan bawah	2 D 16	3 D 16		
Tulangan pinggang				
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200		
Selimut beton	4 CM	4 CM		
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa			
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24			

B.6	Balok Beton - 200x300 mm	
	Tumpuan	Lapangan
POTONGAN BALOK		
Tulangan atas	3 D 16	2 D 16
Tulangan bawah	2 D 16	3 D 16
Tulangan pinggang		
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200
Selimut beton	4 CM	4 CM
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24	

B.7	Balok Beton - 200x400 mm	
	Tumpuan	Lapangan
POTONGAN BALOK		
Tulangan atas	4 D 16	2 D 16
Tulangan bawah	2 D 16	4 D 16
Tulangan pinggang		
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200
Selimut beton	2,5 CM	2,5 CM
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24	

	Balok Separator - 250x350 mm	
	Tumpuan	Lapangan
POTONGAN BALOK		
Tulangan atas	5 D 16	3 D 16
Tulangan bawah	3 D 16	5 D 16
Tulangan pinggang		
Sengkang/Begel	D10 - 100	D10 - 200
Selimut beton	4 CM	4 CM
Mutu beton	F'c : 26,4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24	

BL 1	Balok Latiu - 200x150 mm	
	Tumpuan	Lapangan
POTONGAN BALOK		
Tulangan atas	2 P 12	2 P 12
Tulangan bawah	2 P 12	2 P 12
Sengkang/Begel	P8 - 100	P8 - 150
Selimut beton	2,5 CM	2,5 CM
Mutu beton	F'c : 26.4 MPa	
Mutu baja	ULIR (D) U 40, POLOS (P) U 24	

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16

PEMILIK PROYEK

BANK BPD DIY

PEKERJAAN

JASA KONSULTASI PERENCANAAN PEMBANGUNAN
GEDUNG DISASTER RECOVERY CENTER (DRC)
PT. BANK BPD DIY

LOKASI

JL. NASIONAL III
KLEWONAN, TRIHARJO, WATES KABUPATEN KULON PROGO
YOGYAKARTA

ASBUILT DRAWING

PT BANK BPD DIY

PEMIMPIN PROYEK

MUHAMMAD MUNIF RIDWAN

DIPERIKSA OLEH

KONSULTAN PENGAWAS
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. KETUT WINARTO
TEAM LEADER

DIAJUKAN OLEH

KONTRAKTOR PELAKSANA
PT MUARA MITRA MANDIRI

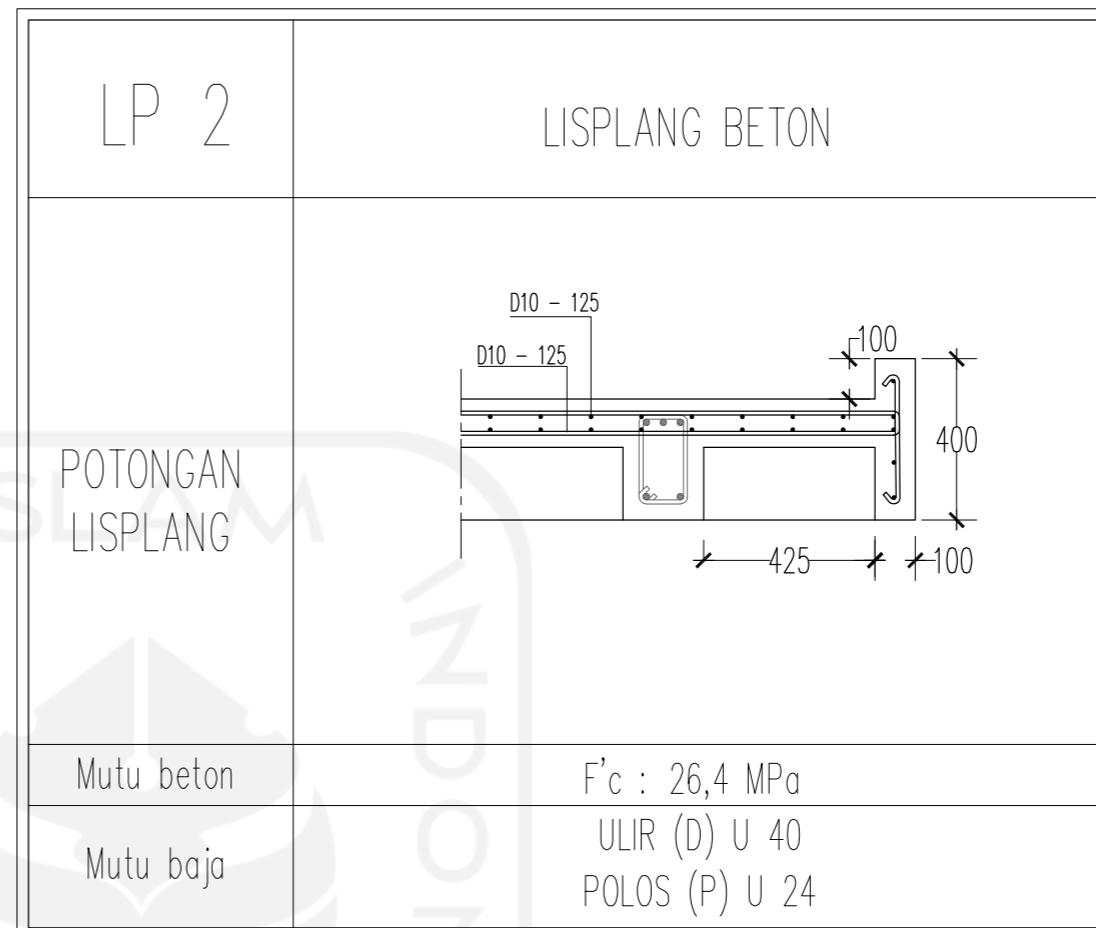
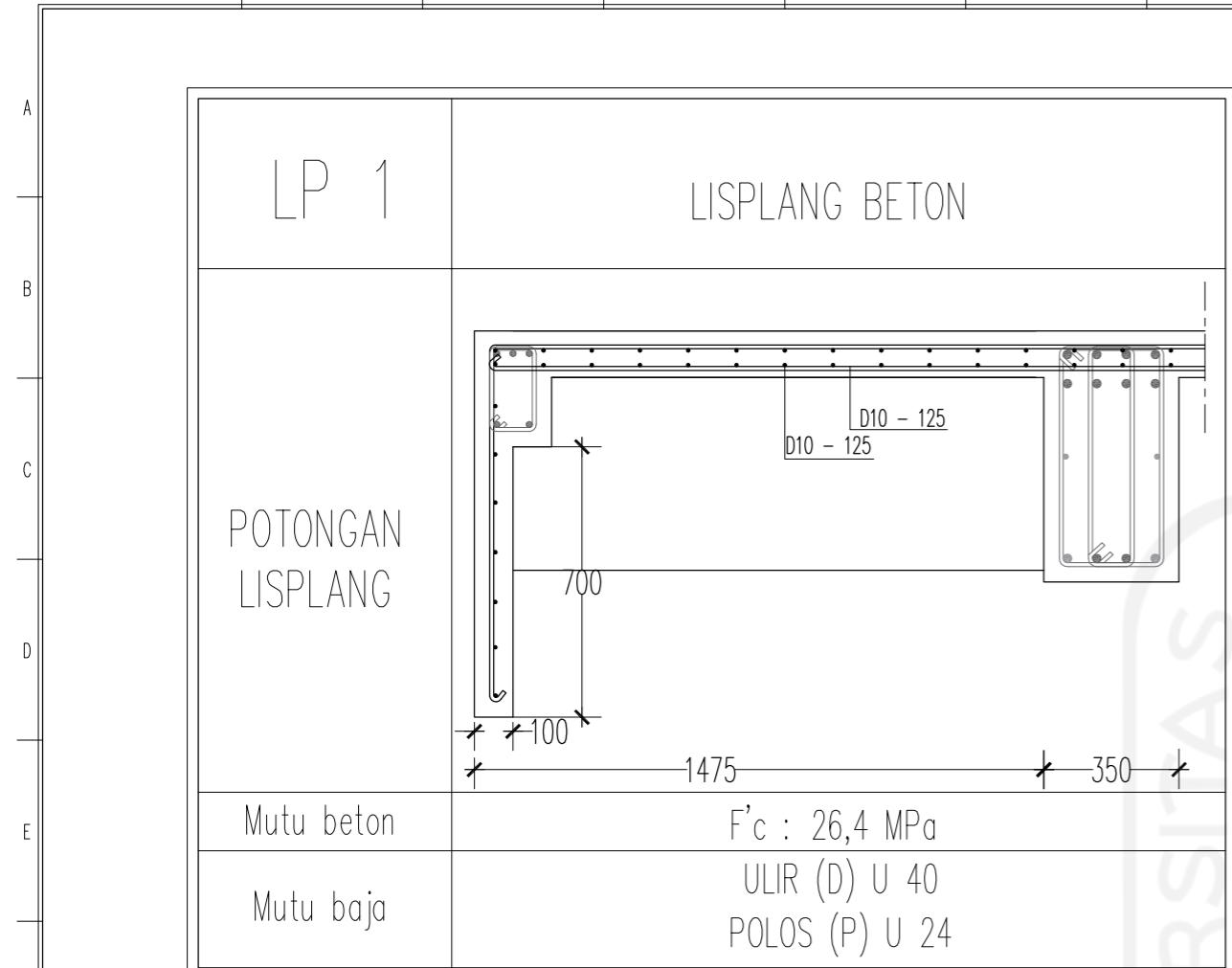
YESRI ERLIAN, ST
PROJECT MANAGER

JUDUL GAMBAR SKALA

DETAIL PEMBESIAN NTS

KODE NOMOR GAMBAR JUMLAH HALAMAN

STR-DRC 34 34



1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16



LAMPIRAN 2

ANALISIS HARGA SATUAN

PEKERJAAN

Analisis Harga Satuan Pekerjaan

(K3) Pemasangan 1 m² bekisting untuk pondasi

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA					
	Pekerja	L.01	OH	0,520	Rp120.000	Rp62.400,000
	Tukang kayu	L.02	OH	0,260	Rp135.000	Rp35.100,000
	Kepala tukang	L.03	OH	0,026	Rp150.000	Rp3.900,000
	Mandor	L.04	OH	0,026	Rp150.000	Rp3.900,000
				JUMLAH TENAGA		Rp105.300
B	BAHAN					
	Kayu kelas III		m ³	0,040	Rp3.400.000	Rp136.000,000
	Paku 5 cm – 10 cm		kg	0,300	Rp18.200	Rp5.460,000
				JUMLAH HARGA		Rp143.140
C	PERALATAN					
						JUMLAH HARGA
D	Jumlah (A+B+C)					Rp248.440
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)			15% x D (maksimum)		Rp37.266
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp285.706

(K3) Pemasangan 1 m² bekisting untuk sloof

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA					
	Pekerja	L.01	OH	0,520	Rp120.000	Rp62.400,000
	Tukang kayu	L.02	OH	0,260	Rp135.000	Rp35.100,000
	Kepala tukang	L.03	OH	0,026	Rp150.000	Rp3.900,000
	Mandor	L.04	OH	0,026	Rp150.000	Rp3.900,000
				JUMLAH TENAGA		Rp105.300
B	BAHAN					
	Kayu kelas III		m ³	0,045	Rp3.400.000	Rp153.000,000
	Paku 5 cm – 10 cm		kg	0,300	Rp18.200	Rp5.460,000
				JUMLAH HARGA		Rp160.140
C	PERALATAN					
						JUMLAH HARGA
D	Jumlah (A+B+C)					Rp265.440
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)			15% x D (maksimum)		Rp39.816
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp305.256

(K3) Pemasangan 1 m² bekisting untuk kolom

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)	
A	TENAGA Pekerja Tukang kayu Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	0,660 0,330 0,033 0,033	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp79.200,000 Rp44.550,000 Rp4.950,000 Rp4.950,000	
					JUMLAH TENAGA	Rp133.650	
B	BAHAN Kayu kelas III Paku 5 cm – 12 cm Minyak bekisting Balok kayu kelas II <i>Plywood</i> tebal 9 mm Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m			^m 3 kg Liter ^m 3 Lbr Batang	0,040 0,400 0,200 0,015 0,350 2,000	Rp3.400.000 Rp18.200 Rp16.800 Rp5.900.000 Rp126.000 Rp40.000	Rp136.000,000 Rp7.280,000 Rp3.360,000 Rp88.500,000 Rp44.100,000 Rp80.000,000
					JUMLAH HARGA	Rp359.240	
C	PERALATAN						
					JUMLAH HARGA		
D	Jumlah (A+B+C)					Rp492.890	
E	<i>Overhead & Profit (Contoh 15 %)</i>				15% x D (maksimum)	Rp73.934	
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp566.824	

(K3) Pemasangan 1 m² bekisting untuk balok

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)	
A	TENAGA Pekerja Tukang kayu Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	0,660 0,330 0,033 0,033	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp79.200,000 Rp44.550,000 Rp4.950,000 Rp4.950,000	
					JUMLAH TENAGA	Rp133.650	
B	BAHAN Kayu kelas III Paku 5 cm – 12 cm Minyak bekisting Balok kayu kelas II <i>Plywood</i> tebal 9 mm Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m			^m 3 kg Liter ^m 3 Lbr Batang	0,040 0,400 0,200 0,018 0,350 2,000	Rp3.400.000 Rp18.200 Rp16.800 Rp5.900.000 Rp126.000 Rp40.000	Rp136.000,000 Rp7.280,000 Rp3.360,000 Rp106.200,000 Rp44.100,000 Rp80.000,000
					JUMLAH HARGA	Rp376.940	
C	PERALATAN						
					JUMLAH HARGA		
D	Jumlah (A+B+C)					Rp510.590	
E	<i>Overhead & Profit (Contoh 15 %)</i>				15% x D (maksimum)	Rp76.589	
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp587.179	

(K3) Pemasangan 1 m² bekisting untuk lantai

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)	
A	TENAGA Pekerja Tukang kayu Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	0,660 0,330 0,033 0,033	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp79.200,000 Rp44.550,000 Rp4.950,000 Rp4.950,000	
					JUMLAH TENAGA	Rp133.650	
B	BAHAN Kayu kelas III Paku 5 cm – 12 cm Minyak bekisting Balok kayu kelas II <i>Plywood</i> tebal 9 mm Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m			m^3 kg Liter m^3 Lbr Batang	0,040 0,400 0,200 0,015 0,350 6,000	Rp3.400.000 Rp18.200 Rp16.800 Rp5.900.000 Rp126.000 Rp40.000	Rp136.000,000 Rp7.280,000 Rp3.360,000 Rp88.500,000 Rp44.100,000 Rp240.000,000
					JUMLAH HARGA	Rp519.240	
C	PERALATAN						
					JUMLAH HARGA		
D	Jumlah (A+B+C)					Rp652.890	
E	<i>Overhead & Profit (Contoh 15 %)</i>				15% x D (maksimum)	Rp97.934	
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp750.824	

Pembesian 10 kg dengan besi polos atau besi ulir

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA Pekerja Tukang besi Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	0,070 0,070 0,007 0,004	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp8.400,000 Rp9.450,000 Rp1.050,000 Rp600,000
					JUMLAH TENAGA	Rp19.500
B	BAHAN Besi beton (polos/ulir) Kawat beton		kg	10,500 0,150	Rp12.900 Rp22.800	Rp135.450,000 Rp3.420,000
					JUMLAH HARGA	Rp138.870
C	PERALATAN					
					JUMLAH HARGA	
D	Jumlah (A+B+C)					Rp158.370
E	<i>Overhead & Profit (Contoh 15 %)</i>				15% x D (maksimum)	Rp23.756
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp182.126

1m³ Beton Ready Mix mutu fc' = 26,4 Mpa, slump (120 ± 20) mm

No	Uraian	Kode	Satuan	Koefisien	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	TENAGA Pekerja Tukang batu Kepala tukang Mandor	L.01 L.02 L.03 L.04	OH OH OH OH	1,000 0,250 0,025 0,100	Rp120.000 Rp135.000 Rp150.000 Rp150.000	Rp120.000,000 Rp33.750,000 Rp3.750,000 Rp15.000,000
					JUMLAH TENAGA	Rp172.500
B	BAHAN Ready Mix fc' 26,4 MPa		m ³	1,020	Rp875.000	Rp892.500,000
					JUMLAH HARGA	Rp892.500
C	PERALATAN Concrete Pump		hari	0,12	Rp3.500.000	Rp420.000,000
					JUMLAH HARGA	Rp420.000
D	Jumlah (A+B+C)					Rp1.485.000
E	Overhead & Profit (Contoh 15 %)			15% x D (maksimum)		Rp222.750
F	Harga Satuan Pekerjaan (D+E)					Rp1.707.750



No.	Item	Satuan	Harga Satuan	Acuan
I	TENAGA			
1	Pekerja	OH	Rp120.000,00	Wawancara
2	Tukang kayu	OH	Rp135.000,00	
3	Tukang batu	OH	Rp135.000,00	
4	Tukang besi	OH	Rp135.000,00	
5	Kepala tukang	OH	Rp150.000,00	
6	Mandor	OH	Rp150.000,00	
II	BAHAN DAN MATERIAL			
1	Kayu kelas III	m^3	Rp3.400.000,00	SHBJ 2019
2	Paku 5 cm – 10 cm	kg	Rp18.200,00	
3	Paku 5 cm – 12 cm	kg	Rp18.200,00	
4	Minyak bekisting	Liter	Rp16.800,00	
5	Balok kayu kelas II	m^3	Rp5.900.000,00	Wawancara
6	Plywood tebal 9 mm	Lbr	Rp126.000,00	SHBJ 2019
7	Dolken kayu galam, (8–10) cm panjang 4m	Batang	Rp40.000,00	Wawancara
8	Besi beton (polos/ulir)	kg	Rp12.900,00	SHBJ 2019
9	Kawat beton	kg	Rp22.800,00	
10	Semen Portland	kg	Rp1.500,00	
11	Pasir beton	m^3	Rp262.200,00	
12	Kerikil (Maks 30mm)	m^3	Rp273.600,00	
13	Air	Liter	Rp5.200,00	
14	Ready Mix fc' 26,4 MPa	m^3	Rp875.000,00	Internet
III	PERALATAN			
1	Concrete Pump	hari	Rp3.500.000,00	Internet

Daftar Satuan Harga Material

No	Jenis Material	Harga	Satuan	Acuan
1	Ready Mix fc' 26,4 Mpa	Rp.875.000	m ³	
2	Pasir Beton	Rp.262.200,00	kg	
3	Semen Portland	Rp.1.500,00	kg	
4	Kerikil (maks 30 mm)	Rp.273.600,00	kg	
5	Besi beton (polos/ulir)	Rp.12.900,00	kg	
6	Kawat beton	Rp.22.800,00	kg	
7	Kayu Kelas III	Rp.3.400.000,00	m ³	
8	Paku 5 cm – 12 cm	Rp.18.200,00	kg	
9	Minyak bekisting	Rp.16.800,00	liter	
10	Balok kayu kelas II	Rp.5.900.000,00	m3	
11	Plywood tebal 9 mm	Rp.126.000,00	lembar	
12	Kayu dolken diameter 8-10/400 cm	Rp.40.000,00	batang	
13	Wiremesh m8 (terpasang)	Rp.850.000,00	lembar	
14	Floodeck 0,75 mm (terpasang)	Rp.750.000,00	lembar	



LAMPIRAN 4

**HASIL *QUANTITY TAKE
MATERIAL DARI
AUTODESK REVIT***

Pembesian Plat,Kolom, Balok, Sloof, Fondasi

Tipe Pekerjaan	Lantai	Jenis Tulangan	Reinforcement Volume	Berat Besi	Cost	Total Cost
Fondasi						
Pekerjaan Fondasi Strauss Pile						
Pekerjaan Fondasi Strauss Pile	Fondasi	Longitudinal Strauss Pile D19	2,07 m ³	16277,839 kg	Rp18.213	Rp296.468.287
Pekerjaan Fondasi Strauss Pile	Fondasi	Sengkang Strauss Pile D10	0,73 m ³	5709,656 kg	Rp18.213	Rp103.989.959
Pekerjaan Fondasi Strauss Pile: 1067			2,80 m ³	21987,495 kg		Rp400.458.246
Pekerjaan PileCap 1						
Pekerjaan PileCap 1	Fondasi	Longitudinal PC 1 D19	0,11 m ³	846,122 kg	Rp18.213	Rp15.410.426
Pekerjaan PileCap 1	Fondasi	Longitudinal PC 1 D22	1,33 m ³	10471,987 kg	Rp18.213	Rp190.726.306
Pekerjaan PileCap 1: 88			1,44 m ³	11318,11 kg		Rp206.136.732
Pekerjaan PileCap 1 Aksen						
Pekerjaan PileCap 1 Aksen	Fondasi	Longitudinal PC 1 aksen D19	0,03 m ³	206,545 kg	Rp18.213	Rp3.761.804
Pekerjaan PileCap 1 Aksen	Fondasi	Longitudinal PC 1 aksen D22	0,26 m ³	2058,213 kg	Rp18.213	Rp37.486.233
Pekerjaan PileCap 1 Aksen: 16			0,29 m ³	2264,758 kg		Rp41.248.037
Pekerjaan PileCap 2						
Pekerjaan PileCap 2	Fondasi	Longitudinal PC 2 D19	0,02 m ³	135,323 kg	Rp18.213	Rp2.464.630
Pekerjaan PileCap 2	Fondasi	Longitudinal PC 2 D22	0,19 m ³	1511,716 kg	Rp18.213	Rp27.532.876
Pekerjaan PileCap 2: 8			0,21 m ³	1647,038 kg		Rp29.997.506
Pekerjaan PileCap 3						
Pekerjaan PileCap 3	Fondasi	Longitudinal PC 3 D19	0,02 m ³	167,373 kg	Rp18.213	Rp3.048.359
Pekerjaan PileCap 3	Fondasi	Longitudinal PC 3 D22	0,31 m ³	2463,446 kg	Rp18.213	Rp44.866.739
Pekerjaan PileCap 3: 8			0,34 m ³	2630,819 kg		Rp47.915.098
Fondasi: 1187			5,08 m ³	39848,219 kg		Rp725.755.619
Lantai 1						
Pekerjaan Kolom K1						
Pekerjaan Kolom K1	Lantai 1	Longitudinal Kolom D22	0,75 m ³	5862,568 kg	Rp18.213	Rp106.774.948
Pekerjaan Kolom K1	Lantai 1	Sengkang Kolom D10	0,28 m ³	2197,827 kg	Rp18.213	Rp40.029.022
Pekerjaan Kolom K1: 240			1,03 m ³	8060,395 kg		Rp146.803.970
Pekerjaan Kolom K2						
Pekerjaan Kolom K2	Lantai 1	Longitudinal Kolom D19	0,03 m ³	211,13 kg	Rp18.213	Rp3.845.310
Pekerjaan Kolom K2	Lantai 1	Sengkang Kolom P10	0,01 m ³	92,888 kg	Rp18.213	Rp1.691.761
Pekerjaan Kolom K2: 9			0,04 m ³	304,018 kg		Rp5.537.071
Pekerjaan Kolom K3						
Pekerjaan Kolom K3	Lantai 1	Longitudinal Kolom D13	0,01 m ³	46,356 kg	Rp18.213	Rp844.287
Pekerjaan Kolom K3	Lantai 1	Sengkang Kolom P10	0,00 m ³	34,218 kg	Rp18.213	Rp623.209
Pekerjaan Kolom K3: 6			0,01 m ³	80,574 kg		Rp1.467.496
Lantai 1: 255			1,08 m ³	8444,986 kg		Rp153.808.537
Lantai 2						
Pekerjaan Balok B1						
Pekerjaan Balok B1	Lantai 2	Longitudinal Balok D13	0,01 m ³	97,193 kg	Rp18.213	Rp1.770.175
Pekerjaan Balok B1	Lantai 2	Longitudinal Balok D22	0,19 m ³	1513,685 kg	Rp18.213	Rp27.568.746
Pekerjaan Balok B1	Lantai 2	Sengkang Balok D10	0,04 m ³	330,415 kg	Rp18.213	Rp6.017.845
Pekerjaan Balok B1: 51			0,25 m ³	1941,293 kg		Rp35.356.766
Pekerjaan Balok B2						
Pekerjaan Balok B2	Lantai 2	Longitudinal Balok D22	0,50 m ³	3963,524 kg	Rp18.213	Rp72.187.656
Pekerjaan Balok B2	Lantai 2	Sengkang Balok D10	0,09 m ³	699,881 kg	Rp18.213	Rp12.746.935
Pekerjaan Balok B2: 178			0,59 m ³	4663,405 kg		Rp84.934.591
Pekerjaan Balok B4						
Pekerjaan Balok B4	Lantai 2	Longitudinal Balok D19	0,30 m ³	2352,877 kg	Rp18.213	Rp42.852.951
Pekerjaan Balok B4	Lantai 2	Sengkang Balok D10	0,07 m ³	573,232 kg	Rp18.213	Rp10.440.274
Pekerjaan Balok B4: 199			0,37 m ³	2926,109 kg		Rp53.293.225

Pekerjaan Balok B6						
Pekerjaan Balok B6	Lantai 2	Longitudinal Balok D16	0,09 m ³	712,256 kg	Rp18.213	Rp12.972.314
Pekerjaan Balok B6	Lantai 2	Sengkang Balok D10	0,04 m ³	292,448 kg	Rp18.213	Rp5.326.363
Pekerjaan Balok B6: 136			0,13 m³	1004,704 kg		Rp18.298.677
Pekerjaan Balok Latiu BL1						
Pekerjaan Balok Latiu BL1	Lantai 2	Longitudinal Balok P12	0,00 m ³	21,521 kg	Rp18.213	Rp391.955
Pekerjaan Balok Latiu BL1	Lantai 2	Sengkang Kolom P8	0,00 m ³	12,37 kg	Rp18.213	Rp225.299
Pekerjaan Balok Latiu BL1: 3			0,00 m³	33,891 kg		Rp617.254
Pekerjaan Kolom K1A						
Pekerjaan Kolom K1A	Lantai 2	Longitudinal Kolom D22	0,62 m ³	4850,858 kg	Rp18.213	Rp88.348.683
Pekerjaan Kolom K1A	Lantai 2	Sengkang Kolom D10	0,12 m ³	956,866 kg	Rp18.213	Rp17.427.406
Pekerjaan Kolom K1A: 96			0,74 m³	5807,725 kg		Rp105.776.088
Pekerjaan Kolom K2						
Pekerjaan Kolom K2	Lantai 2	Longitudinal Kolom D19	0,03 m ³	263,879 kg	Rp18.213	Rp4.806.029
Pekerjaan Kolom K2	Lantai 2	Sengkang Kolom P10	0,01 m ³	86,007 kg	Rp18.213	Rp1.566.445
Pekerjaan Kolom K2: 13			0,04 m³	349,886 kg		Rp6.372.475
Pekerjaan Kolom K3						
Pekerjaan Kolom K3	Lantai 2	Longitudinal Kolom D13	0,03 m ³	216,871 kg	Rp18.213	Rp3.949.874
Pekerjaan Kolom K3	Lantai 2	Sengkang Kolom P10	0,02 m ³	161,841 kg	Rp18.213	Rp2.947.612
Pekerjaan Kolom K3: 21			0,05 m³	378,712 kg		Rp6.897.486
Pekerjaan Plat Lantai						
Pekerjaan Plat Lantai	Lantai 2	Plat D10	0,98 m ³	7686,386 kg	Rp18.213	Rp139.992.149
Pekerjaan Plat Lantai: 222			0,98 m³	7686,386 kg		Rp139.992.149
Lantai 2: 919			3,16 m³	24792,111 kg		Rp451.538.711
Lantai 3						
Pekerjaan Balok B1						
Pekerjaan Balok B1	Lantai 3	Longitudinal Balok D13	0,01 m ³	95,192 kg	Rp18.213	Rp1.733.739
Pekerjaan Balok B1	Lantai 3	Longitudinal Balok D22	0,20 m ³	1587,988 kg	Rp18.213	Rp28.922.020
Pekerjaan Balok B1	Lantai 3	Sengkang Balok D10	0,03 m ³	262,83 kg	Rp18.213	Rp4.786.922
Pekerjaan Balok B1: 49			0,25 m³	1946,01 kg		Rp35.442.681
Pekerjaan Balok B2						
Pekerjaan Balok B2	Lantai 3	Longitudinal Balok D22	0,50 m ³	3959,346 kg	Rp18.213	Rp72.111.569
Pekerjaan Balok B2	Lantai 3	Sengkang Balok D10	0,09 m ³	712,015 kg	Rp18.213	Rp12.967.921
Pekerjaan Balok B2: 179			0,60 m³	4671,361 kg		Rp85.079.490
Pekerjaan Balok B4						
Pekerjaan Balok B4	Lantai 3	Longitudinal Balok D19	0,29 m ³	2306,583 kg	Rp18.213	Rp42.009.788
Pekerjaan Balok B4	Lantai 3	Sengkang Balok D10	0,08 m ³	629,386 kg	Rp18.213	Rp11.463.011
Pekerjaan Balok B4: 197			0,37 m³	2935,969 kg		Rp53.472.799
Pekerjaan Balok B6						
Pekerjaan Balok B6	Lantai 3	Longitudinal Balok D16	0,09 m ³	712,035 kg	Rp18.213	Rp12.968.290
Pekerjaan Balok B6	Lantai 3	Sengkang Balok D10	0,04 m ³	292,448 kg	Rp18.213	Rp5.326.363
Pekerjaan Balok B6: 136			0,13 m³	1004,483 kg		Rp18.294.653
Pekerjaan Kolom K1A						
Pekerjaan Kolom K1A	Lantai 3	Longitudinal Kolom D22	0,46 m ³	3613,496 kg	Rp18.213	Rp65.812.595
Pekerjaan Kolom K1A	Lantai 3	Sengkang Kolom D10	0,09 m ³	669,806 kg	Rp18.213	Rp12.199.184
Pekerjaan Kolom K1A: 144			0,55 m³	4283,302 kg		Rp78.011.779
Pekerjaan Kolom K2						
Pekerjaan Kolom K2	Lantai 3	Longitudinal Kolom D19	0,02 m ³	191,232 kg	Rp18.213	Rp3.482.912
Pekerjaan Kolom K2	Lantai 3	Sengkang Kolom P10	0,01 m ³	60,205 kg	Rp18.213	Rp1.096.512
Pekerjaan Kolom K2: 15			0,03 m³	251,437 kg		Rp4.579.424
Pekerjaan Kolom K3						
Pekerjaan Kolom K3	Lantai 2	Longitudinal Kolom D13	0,02 m ³	185,05 kg	Rp18.213	Rp3.370.317
Pekerjaan Kolom K3	Lantai 2	Sengkang Kolom P10	0,02 m ³	129,473 kg	Rp18.213	Rp2.358.090
Pekerjaan Kolom K3: 24			0,04 m³	314,523 kg		Rp5.728.406

Pekerjaan Plat Lantai						
Pekerjaan Plat Lantai	Lantai 3	Plat D10	0,95 m ³	7472,74 kg	Rp18.213	Rp136.101.014
Pekerjaan Plat Lantai: 249			0,95 m³	7472,74 kg		Rp136.101.014
Lantai 3: 969			2,91 m³	22879,825 kg		Rp416.710.245
Lantai Atap						
Pekerjaan Balok B2A						
Pekerjaan Balok B2A	Lantai Atap	Longitudinal Balok D22	0,51 m ³	3970,447 kg	Rp18.213	Rp72.313.745
Pekerjaan Balok B2A	Lantai Atap	Sengkang Balok D10	0,09 m ³	707,193 kg	Rp18.213	Rp12.880.111
Pekerjaan Balok B2A: 176			0,60 m³	4677,641 kg		Rp85.193.855
Pekerjaan Balok B3						
Pekerjaan Balok B3	Lantai Atap	Longitudinal Balok D13	0,02 m ³	153,208 kg	Rp18.213	Rp2.790.379
Pekerjaan Balok B3	Lantai Atap	Longitudinal Balok D19	0,13 m ³	1024,846 kg	Rp18.213	Rp18.665.522
Pekerjaan Balok B3	Lantai Atap	Sengkang Balok D10	0,03 m ³	260,253 kg	Rp18.213	Rp4.739.985
Pekerjaan Balok B3: 53			0,18 m³	1438,307 kg		Rp26.195.886
Pekerjaan Balok B4						
Pekerjaan Balok B4	Lantai Atap	Longitudinal Balok D19	0,30 m ³	2318,558 kg	Rp18.213	Rp42.227.899
Pekerjaan Balok B4	Lantai Atap	Sengkang Balok D10	0,07 m ³	571,308 kg	Rp18.213	Rp10.405.239
Pekerjaan Balok B4: 192			0,37 m³	2889,866 kg		Rp52.633.138
Pekerjaan Balok B6						
Pekerjaan Balok B6	Lantai Atap	Longitudinal Balok D16	0,09 m ³	715,712 kg	Rp18.213	Rp13.035.268
Pekerjaan Balok B6	Lantai Atap	Sengkang Balok D10	0,04 m ³	292,905 kg	Rp18.213	Rp5.334.673
Pekerjaan Balok B6: 138			0,13 m³	1008,617 kg		Rp18.369.941
Pekerjaan Kolom K1A						
Pekerjaan Kolom K1A	Lantai Atap	Longitudinal Kolom D22	0,02 m ³	169,494 kg	Rp18.213	Rp3.086.986
Pekerjaan Kolom K1A	Lantai Atap	Sengkang Kolom D10	0,00 m ³	33,491 kg	Rp18.213	Rp609.959
Pekerjaan Kolom K1A: 9			0,03 m³	202,984 kg		Rp3.696.946
Pekerjaan Kolom K2						
Pekerjaan Kolom K2	Lantai Atap	Longitudinal Kolom D19	0,06 m ³	450,304 kg	Rp18.213	Rp8.201.382
Pekerjaan Kolom K2	Lantai Atap	Sengkang Kolom P10	0,02 m ³	144,492 kg	Rp18.213	Rp2.631.628
Pekerjaan Kolom K2: 45			0,08 m³	594,795 kg		Rp10.833.010
Pekerjaan Plat Atap						
Pekerjaan Plat Atap	Lantai Atap	Plat D10	0,99 m ³	7798,374 kg	Rp18.213	Rp142.031.785
Pekerjaan Plat Atap: 138			0,99 m³	7798,374 kg		Rp142.031.785
Lantai Atap: 751			2,37 m³	18610,584 kg		Rp338.954.561

Lantai Atap Tangga						
Pekerjaan Balok B5						
Pekerjaan Balok B5	Lantai Atap Tangga	Longitudinal Balok D16	0,04 m ³	290,098 kg	Rp18.213	Rp5.283.558
Pekerjaan Balok B5	Lantai Atap Tangga	Sengkang Balok D10	0,02 m ³	148,981 kg	Rp18.213	Rp2.713.375
Pekerjaan Balok B5: 45			0,06 m ³	439,078 kg		Rp7.996.933
Pekerjaan Balok B6						
Pekerjaan Balok B6	Lantai Atap Tangga	Longitudinal Balok D16	0,03 m ³	212,049 kg	Rp18.213	Rp3.862.057
Pekerjaan Balok B6	Lantai Atap Tangga	Sengkang Balok D10	0,01 m ³	88,054 kg	Rp18.213	Rp1.603.726
Pekerjaan Balok B6: 96			0,04 m ³	300,103 kg		Rp5.465.782
Pekerjaan Plat Atap Lift						
Pekerjaan Plat Atap Lift	Lantai Atap Tangga	Plat D10	0,05 m ³	395,768 kg	Rp18.213	Rp7.208.119
Pekerjaan Plat Atap Lift: 4			0,05 m ³	395,768		Rp7.208.119
Pekerjaan Plat Atap Tangga						
Pekerjaan Plat Atap Tangga	Lantai Atap Tangga	Plat D10	0,09 m ³	676,921 kg	Rp18.213	Rp12.328.767
Pekerjaan Plat Atap Tangga: 4			0,09 m ³	676,921		Rp12.328.767
Lantai Atap Tangga: 149			0,23 m ³	1811,871 kg		Rp32.999.601
Sloof						
Pekerjaan Sloof S1						
Pekerjaan Sloof S1	Sloof	Longitudinal Sloof D13	0,04 m ³	295,413 kg	Rp18.213	Rp5.395.427
Pekerjaan Sloof S1	Sloof	Longitudinal Sloof D22	0,69 m ³	5397,296 kg	Rp18.213	Rp98.576.215
Pekerjaan Sloof S1	Sloof	Sengkang Sloof D10	0,13 m ³	1010,554 kg	Rp18.213	Rp18.405.227
Pekerjaan Sloof S1: 203			0,85 m ³	6703,264 kg		Rp122.376.869
Pekerjaan Sloof S2						
Pekerjaan Sloof S2	Sloof	Longitudinal Sloof D16	0,01 m ³	98,614 kg	Rp18.213	Rp1.801.094
Pekerjaan Sloof S2	Sloof	Sengkang Sloof D10	0,00 m ³	29,557 kg	Rp18.213	Rp538.318
Pekerjaan Sloof S2: 10			0,02 m ³	128,171 kg		Rp2.339.412
Sloof: 213			0,87 m ³	6831,435 kg		Rp124.716.282
Grand total: 4467			15,70 m ³	123219,03 kg		Rp2.244.483.555

Volume Beton Kolom

Tipe Pekerjaan	Lantai	Length	Count	Volume	Cost	Total Cost
Atap						
Kolom K1A	Atap	2700,00 mm	1	0,774 m ³	Rp1.707.750	Rp1.321.799
Kolom K2	Atap	2700,00 mm	9	2,09 m ³	Rp1.707.750	Rp3.568.856
Atap: 10				2,864 m ³		Rp4.890.654
Lantai 1						
Kolom K1	Lantai 1		16	20,784 m ³	Rp1.707.750	Rp35.494.429
Kolom K2	Lantai 1	5350,00 mm	3	1,412 m ³	Rp1.707.750	Rp2.411.514
Kolom K3	Lantai 1	3750,00 mm	21	0,327 m ³	Rp1.707.750	Rp557.922
Lantai 1: 21				22,523 m ³		Rp38.463.865
Lantai 2						
Kolom K1	Lantai 2	5000,00 mm	16	23,424 m ³	Rp1.707.750	Rp40.002.889
Kolom K2	Lantai 2	5000,00 mm	3	1,318 m ³	Rp1.707.750	Rp2.250.131
Kolom K3	Lantai 2	5000,00 mm	8	1,757 m ³	Rp1.707.750	Rp3.000.175
Lantai 2: 27				26,499 m ³		Rp45.253.196
Lantai 3						
Kolom K1	Lantai 3	3500,00 mm	16	16,224 m ³	Rp1.707.750	Rp27.706.536
Kolom K2	Lantai 3	3500,00 mm	3	0,913 m ³	Rp1.707.750	Rp1.558.493
Kolom K3	Lantai 3	3500,00 mm	8	1,217 m ³	Rp1.707.750	Rp2.077.990
Lantai 3: 19				18,353 m ³		Rp31.343.019
Grand total: 77				70,239 m ³		Rp119.950.734

Volume Beton Balok dan Sloof

Type	Reference Level	Count	Volume	Cost	Total Cost
Sloof					
Sloof 250 x 350mm (S2)	Sloof	2	0,538 m ³	Rp1.707.750	Rp918.385
Sloof 400 x 600mm (S1)	Sloof	23	28,291 m ³	Rp1.707.750	Rp48.313.101
			28,828 m³		Rp49.231.487
Lantai 2					
Balok 200 x 300mm (B6)	Lantai 2	19	2,826 m ³	Rp1.707.750	Rp4.826.286
Balok 250 x 400mm (B4)	Lantai 2	29	7,331 m ³	Rp1.707.750	Rp12.519.942
Balok 300 x 500mm (B2)	Lantai 2	32	11,651 m ³	Rp1.707.750	Rp19.894.891
Balok 350 x 650mm (B1)	Lantai 2	7	7,131 m ³	Rp1.707.750	Rp12.175.959
Balok Latiu 200 x 150mm (BL1)	Lantai 2	1	0,063 m ³	Rp1.707.750	Rp108.101
			29 m³		Rp49.525.179
Lantai 3					
Balok 200 x 300mm (B6)	Lantai 3	19	2,794 m ³	Rp1.707.750	Rp4.770.955
Balok 250 x 400mm (B4)	Lantai 3	29	7,331 m ³	Rp1.707.750	Rp12.519.942
Balok 300 x 500mm (B2)	Lantai 3	32	11,667 m ³	Rp1.707.750	Rp19.924.094
Balok 350 x 650mm (B1)	Lantai 3	7	7,151 m ³	Rp1.707.750	Rp12.209.900
			28,942 m³		Rp49.424.891
Atap					
Balok 200 x 300mm (B6)	Atap	19	2,783 m ³	Rp1.707.750	Rp4.752.788
Balok 250 x 400mm (B4)	Atap	28	7,281 m ³	Rp1.707.750	Rp12.431.815
Balok 300 x 500mm (B2A)	Atap	32	11,729 m ³	Rp1.707.750	Rp20.029.561
Balok 300 x 600mm (B3)	Atap	7	5,548 m ³	Rp1.707.750	Rp9.473.914
			27,339 m³		Rp46.688.078
Atap Ruang Tangga					
Balok 200 x 300mm (B6)	Atap Ruang Tangga	21	0,604 m ³	Rp1.707.750	Rp1.031.003
Balok 200 x 400mm (B5)	Atap Ruang Tangga	8	1,488 m ³	Rp1.707.750	Rp2.540.326
			2,091 m³		Rp3.571.329
Grand total: 315			116,2 m³		Rp198.440.963

Volume Beton Pondasi						
Family and Type	Level	Length	Count	Volume	Cost	Total Cost
PC 1 Aksen: 3000 x 3000 x 600mm	PC 1 Aksen	3000,00 mm	2	10,81 m ³	Rp1.707.750	Rp18.443.700
PC 1: 3000 x 3000 x 600mm	PC 1 dan 2	3000,00 mm	11	59,41 m ³	Rp1.707.750	Rp101.440.350
PC 2: 4800 x3000 x 600mm	PC 1 dan 2	4800,00 mm	1	8,64 m ³	Rp1.707.750	Rp14.754.960
PC 3: 4800 x 4800 x 600mm	PC 3	4800,00 mm	1	13,824 m ³	Rp1.707.750	Rp23.607.936
Strauss Pile: Strauss Pile PC 1 aksen	Strauss Pile PC1 Aksen		8	27,988 m ³	Rp1.707.750	Rp47.796.793
Strauss Pile: Strauss Pile PC 1 dan PC 2	Strauss Pile PC1 dan PC2		50	179,158 m ³	Rp1.707.750	Rp305.957.293
Strauss Pile: Strauss Pile PC 3	Strauss Pile PC3		9	29,709 m ³	Rp1.707.750	Rp50.735.910
Strauss Pile				236,855		Rp404.489.996
Grand total: 82				329,52 m³		Rp562.736.942

Volume Bekisting Balok						
Type	Reference Level	Count	Tinggi	Volume Bekisting	Bekisting Cost per m ²	Bekisting Cost
Lantai 2						
Balok 200 x 300mm (B6)	Lantai 2	19	300,00 mm	50,242 m ²	Rp587.179	Rp29.500.975
Balok 250 x 400mm (B4)	Lantai 2	29	400,00 mm	94,799 m ²	Rp587.179	Rp55.663.858
Balok 300 x 500mm (B2)	Lantai 2	32	500,00 mm	116,295 m ²	Rp587.179	Rp68.285.982
Balok 350 x 650mm (B1)	Lantai 2	7	650,00 mm	57,669 m ²	Rp587.179	Rp33.861.976
Balok Latiu 200 x 150mm (BL1)	Lantai 2	1	200,00 mm	2,135 m ²	Rp587.179	Rp1.253.677
Lantai 2: 88				321,14 m²		Rp188.566.468
Lantai 3						
Balok 200 x 300mm (B6)	Lantai 3	19	300,00 mm	50,433 m ²	Rp587.179	Rp29.612.966
Balok 250 x 400mm (B4)	Lantai 3	29	400,00 mm	94,799 m ²	Rp587.179	Rp55.663.858
Balok 300 x 500mm (B2)	Lantai 3	32	500,00 mm	116,229 m ²	Rp587.179	Rp68.247.245
Balok 350 x 650mm (B1)	Lantai 3	7	650,00 mm	57,439 m ²	Rp587.179	Rp33.727.153
Lantai 3: 87				318,9 m²		Rp187.251.222
Atap						
Balok 200 x 300mm (B6)	Atap	19	300,00 mm	50,171 m ²	Rp587.179	Rp29.459.490
Balok 250 x 400mm (B4)	Atap	28	400,00 mm	94,581 m ²	Rp587.179	Rp55.535.977
Balok 300 x 500mm (B2A)	Atap	32	500,00 mm	116,776 m ²	Rp587.179	Rp68.568.444
Balok 300 x 600mm (B3)	Atap	7	600,00 mm	51,392 m ²	Rp587.179	Rp30.176.103
Atap: 86				312,92 m²		Rp183.740.014
Atap Ruang Tangga						
Balok 200 x 300mm (B6)	Atap Ruang Tangga	21	300,00 mm	10,733 m ²	Rp587.179	Rp6.302.069
Balok 200 x 400mm (B5)	Atap Ruang Tangga	8	400,00 mm	21,782 m ²	Rp587.179	Rp12.789.722
Atap Ruang Tangga: 29				32,514 m²		Rp190.291.792

Volume Bekisting Sloof						
Type	Reference Level	Count	Material: Volume	Volume Bekisting	Bekisting Cost per m2	Bekisting Cost
Sloof						
Sloof 250 x 350mm (S2)	Sloof	2		4,302 m ²	Rp305.256	Rp1.313.272
Sloof 400 x 600mm (S1)	Sloof	23		142,688 m ²	Rp305.256	Rp43.556.402
Sloof: 25				146,99 m ²		Rp44.869.674

Volume Bekisting Kolom						
Tipe Pekerjaan	Lantai	Material: Area	Length	Volume Beskisting	Bekisting Cost per m2	Bekisting Cost
Atap						
Kolom K1A	Atap	6,28 m ²	2,70 m	5,703 m ²	Rp566.824	Rp3.232.405
Kolom K2	Atap	3,28 m ²	2,70 m	27,936 m ²	Rp566.824	Rp15.834.781
Atap: 10				33,639 m ²		Rp19.067.187
Lantai 1						
Kolom K1	Lantai 1			152,893 m ²	Rp566.824	Rp86.663.283
Kolom K2	Lantai 1	6,46 m ²	5,35 m	18,84 m ²	Rp566.824	Rp10.679.018
Kolom K3	Lantai 1	3,36 m ²	3,75 m	6,54 m ²	Rp566.824	Rp3.706.890
Lantai 1: 21				178,273 m ²		Rp101.049.191
Lantai 2						
Kolom K1	Lantai 2		5,00 m	172,224 m ²	Rp566.824	Rp97.620.446
Kolom K2	Lantai 2	6,04 m ²	5,00 m	17,581 m ²	Rp566.824	Rp9.965.301
Kolom K3	Lantai 2	4,48 m ²	5,00 m	35,153 m ²	Rp566.824	Rp19.925.705
Lantai 2: 27				224,958 m ²		Rp127.511.453
Lantai 3						
Kolom K1	Lantai 3	8,04 m ²	3,50 m	119,305 m ²	Rp566.824	Rp67.624.959
Kolom K2	Lantai 3	4,24 m ²	3,50 m	12,187 m ²	Rp566.824	Rp6.907.603
Kolom K3	Lantai 3	3,13 m ²	3,50 m	24,361 m ²	Rp566.824	Rp13.808.209
Lantai 3: 27				155,852 m ²		Rp88.340.770
Grand Total: 77				592,722 m ²		Rp335.968.601

Volume Bekisting PileCap						
Family and Type	Foundation Thickness	Material: Area	Length	Volume Bekisting	Bekisting Cost per m2	Bekisting Cost
PC 1 Aksen: 3000 x 3000 x 600mm	600,00 mm	25,20 m ²	3000,00 mm	14,4 m ²	Rp285.706	Rp4.114.166
PC 1: 3000 x 3000 x 600mm	600,00 mm	25,20 m ²	3000,00 mm	79,2 m ²	Rp285.706	Rp22.627.915
PC 2: 4800 x3000 x 600mm	600,00 mm	38,16 m ²	4800,00 mm	9,36 m ²	Rp285.706	Rp2.674.208
PC 3: 4800 x 4800 x 600mm	600,00 mm	57,60 m ²	4800,00 mm	11,52 m ²	Rp285.706	Rp3.291.333

Volume Beton Plat

Family and Type	Area	Tipe Pekerjaan	Lantai	Volume	Cost	Total Cost
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	391,29 m ²	Pekerjaan Plat Lantai	Lantai 2	46,955 m ³	Rp1.707.750	Rp80.187.459
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	381,08 m ²	Pekerjaan Plat Lantai	Lantai 3	45,731 m ³	Rp1.707.750	Rp78.095.562
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	393,76 m ²	Pekerjaan Plat Atap	Atap	47,251 m ³	Rp1.707.750	Rp80.693.124
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	33,58 m ²	Pekerjaan Plat Atap Tangga	Atap Ruang Tangga	4,029 m ³	Rp1.707.750	Rp6.880.525
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	19,78 m ²	Pekerjaan Plat Atap Lift	Atap Ruang Lift	2,374 m ³	Rp1.707.750	Rp4.053.679
Grand Total				146,339 m³		Rp249.910.349

Volume Bekisting Plat

Family and Type	Lantai	Area	Perimeter	Volume Bekisting Pla	Bekisting Cost per m ²	Bekisting Cost
Atap						
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	Atap	393,76 m ²	135,55 m	349,846 m ³	Rp750.824	Rp262.672.598
Atap Ruang Lift						
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	Atap Ruang Tangga	33,58 m ²	24,90 m	19,297 m ³	Rp750.824	Rp14.488.641
Atap Ruang Tangga						
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	Atap Ruang Lift	19,78 m ²	17,84 m	33,457 m ³	Rp750.824	Rp25.120.302
Lantai 2						
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	Lantai 2	391,29 m ²	155,90 m	347,667 m ³	Rp750.824	Rp261.036.554
Lantai 3						
Floor: Pelat Beton 120 mm (PL1)	Lantai 3	381,08 m ²	157,10 m	337,963 m ³	Rp750.824	Rp253.750.563

LAMPIRAN 5

PERBANDINGKAN HARGA

EXISTING DENGAN

PERMODELAN UNTUK

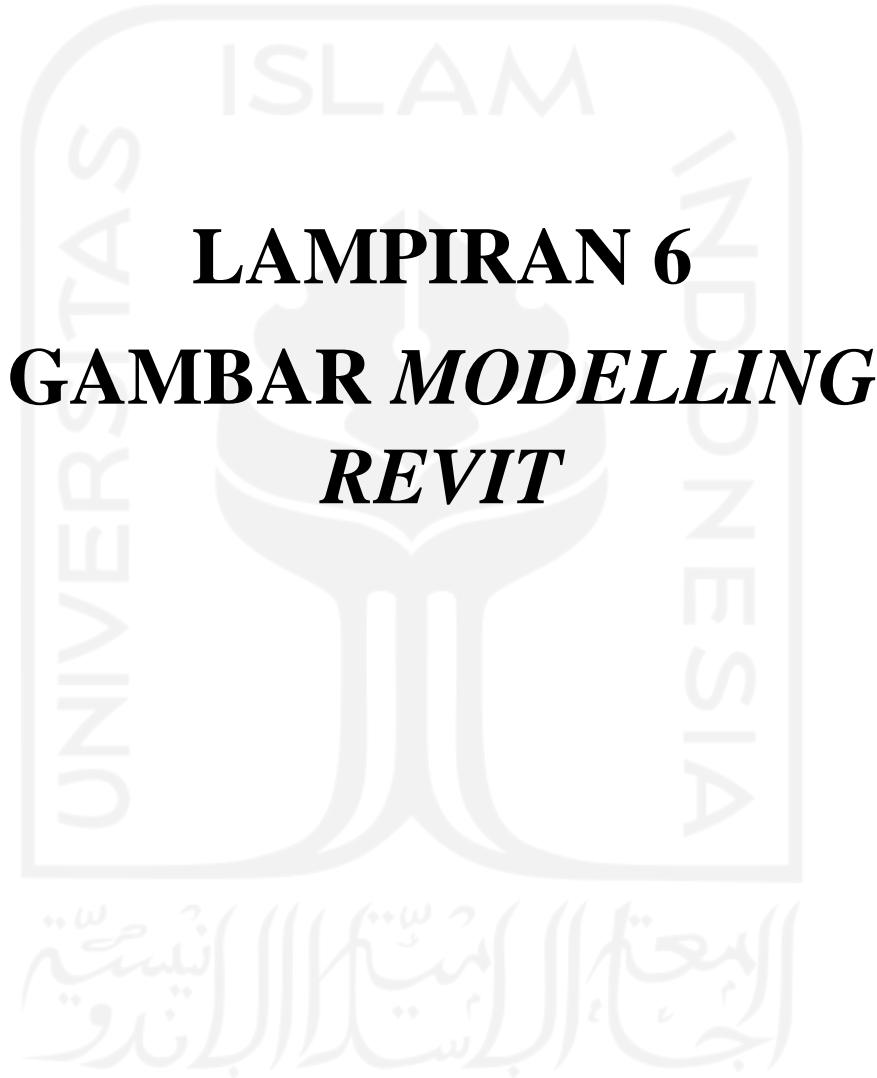
TIAP PEKERJAAN

Nomer	Uraian Pekerjaan	Satuan	Volume Existing	Volume Permodelan	Selisih	AHSP	Harga Existing	Harga Permodelan
1	Pilecap P1 300X300							
a.	Pembesian	kg	14011,484	11318,110	2693,374	Rp18.213	Rp255.184,847	Rp206.136,732
b.	Bekisting	m2	79.200	79.200	0,000	Rp285.706	Rp22.627,915	Rp22.627.915
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	59.400	59.400	0,000	Rp1.707.750	Rp101.440,350	Rp101.440,350
2	Pilecap P1' 300X300							
a.	Pembesian	kg	2545,527	2264,758	280,769	Rp18.213	Rp46.360,544	Rp41.248,037
b.	Bekisting	m2	14.400	14.400	0,000	Rp285.706	Rp4.114,166	Rp4.114,166
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	10.800	10.800	0,000	Rp1.707.750	Rp18.443,700	Rp18.443,700
3	Pilecap P2 480X300							
a.	Pembesian	kg	2090,621	1647,038	443,583	Rp18.213	Rp38.075,546	Rp29.997,506
b.	Bekisting	m2	9.360	9.360	0,000	Rp285.706	Rp2.674,208	Rp2.674,208
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	8.640	8.640	0,000	Rp1.707.750	Rp14.754,960	Rp14.754,960
4	Pilecap P3 480X480							
a.	Pembesian	kg	2799,149	2630,819	168,330	Rp18.213	Rp50.979,635	Rp47.915,098
b.	Bekisting	m2	11,520	11,520	0,000	Rp285.706	Rp3.291,333	Rp3.291,333
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	13,824	13,824	0,000	Rp1.707.750	Rp23.607,936	Rp23.607,936
5	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm							
a.	Pembesian	kg	26806,185	21987,495	4818,690	Rp18.213	Rp488.208,993	Rp400.458,246
b.	beton mutu f'c 25 Mpa (K300)	m3	240,464	236,855	3,609	Rp1.707.750	Rp410.652,977	Rp404.489,996
6	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1,00							
a.	Pembesian	kg	5657,866	6703,264	-1045,398	Rp18.213	Rp103.044,161	Rp122.376,869
b.	Bekisting	m2	142,080	142,688	-0,608	Rp305.256	Rp43.370,772	Rp43.556,402
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	28,416	28,291	0,125	Rp1.707.750	Rp48.527,424	Rp48.313,101
7	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0,00							
a.	Pembesian	kg	182,088	128,171	53,917	Rp18.213	Rp3.316,293	Rp2.339,412
b.	Bekisting	m2	8,260	4,302	3,958	Rp305.256	Rp2.521,415	Rp1.313,272
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	1,033	0,538	0,495	Rp1.707.750	Rp1.763,252	Rp918.385
8	Kolom K1 500X600							
a.	Pembesian	kg	7529,687	8060,395	-530,708	Rp18.213	Rp137.134,803	Rp146.803,970
b.	Bekisting	m2	161,920	152,893	9,027	Rp566,824	Rp91.780,061	Rp86.663,283
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	22,080	20,784	1,296	Rp1.707.750	Rp37.707,120	Rp35.494,429
9	Kolom K2 300X300							
a.	Pembesian	kg	331,771	304,018	27,753	Rp18.213	Rp6.042,396	Rp5.537,071
b.	Bekisting	m2	16,560	18,840	-2,280	Rp566,824	Rp9.386,597	Rp10.679,018
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	1,242	1,412	-0,170	Rp1.707.750	Rp2.121,026	Rp2.411,514
10	Kolom K3 300X150							
a.	Pembesian	kg		80,574	-80,574	Rp18.213	Rp0	Rp1.467,496
b.	Bekisting	m2		6,540	-6,540	Rp566,824	Rp0	Rp3.706,890
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3		0,327	-0,327	Rp1.707.750	Rp0	Rp557,922
B.	Lantai 2							
1	Balok B1 350/650 Elv. +3,65							
a.	Pembesian	kg	2079,760	1941,293	138,467	Rp18.213	Rp37.877,736	Rp35.356,766
b.	Bekisting	m2	64,020	57,669	6,351	Rp587,179	Rp37.591,168	Rp33.861,976
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	8,827	7,130	1,697	Rp1.707.750	Rp15.074,309	Rp12.175,959
2	Balok B2 300/500 Elv. +3,65							
a.	Pembesian	kg	3683,636	4663,405	-979,770	Rp18.213	Rp67.088,396	Rp84.934,591
b.	Bekisting	m2	131,950	116,295	15,655	Rp587,179	Rp77.478,203	Rp68.285,982
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	15,225	11,650	3,575	Rp1.707.750	Rp26.000,494	Rp19.894,891
3	Balok B4 250/400 Elv. +3,65							
a.	Pembesian	kg	2862,357	2926,109	-63,752	Rp18.213	Rp52.130,820	Rp53.293,225
b.	Bekisting	m2	138,832	94,799	44,033	Rp587,179	Rp81.519,195	Rp55.663,858
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	13,222	7,331	5,891	Rp1.707.750	Rp22.580,041	Rp12.519,942
4	Balok B6 200/300 Elv. +3,65							
a.	Pembesian	kg	664,699	1004,704	340,005	Rp18.213	Rp12.105,861	Rp18.298,677
b.	Bekisting	m2	37,160	50,242	-13,082	Rp587,179	Rp21.819,553	Rp29.500,975
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	2,787	2,826	-0,039	Rp1.707.750	Rp4.759,499	Rp4.826,286
5	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3,65							
a.	Pembesian	kg	7636,785	7686,386	-49,601	Rp18.213	Rp139.085,332	Rp139.992,149
b.	Bekisting	m2	292,111	347,667	-55,556	Rp587,179	Rp219.323,787	Rp261.036,554
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	26,672	46,955	-20,283	Rp1.707.750	Rp45.548,830	Rp80.187,459
6	Pekerjaan Balok Latu BL1							
a.	Pembesian	kg		33,891	-33,891	Rp18.213	Rp0	Rp617,254
b.	Bekisting	m2		2,135	-2,135	Rp587,179	Rp0	Rp1.253,677
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3		0,063	-0,063	Rp1.707.750	Rp0	Rp108,101
7	Kolom K1A 500X600							
a.	Pembesian	kg	5769,669	5807,725	-38,056	Rp18.213	Rp105.080,391	Rp105.776,088
b.	Bekisting	m2	176,000	172,224	3,776	Rp566,824	Rp99.760,936	Rp97.620,446
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	24,000	23,424	0,576	Rp1.707.750	Rp40.986,000	Rp40.002,889
8	Kolom K2 300X300							
a.	Pembesian	kg	360,463	349,886	10,577	Rp18.213	Rp6.564,950	Rp6.372,475
b.	Bekisting	m2	18,000	17,581	0,419	Rp566,824	Rp10.202,823	Rp9.965,301
c.	beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	1,350	1,318	0,032	Rp1.707.750	Rp2.305,463	Rp2.250,131
9	Kolom K3 300X150							
a.	Pembesian	kg	451,280	378,712	72,568	Rp18.213	Rp8.218,960	Rp6.897,486

	b. Bekisting	m2	36,000	35,153	0,847	Rp566.824	Rp20.405.646	Rp19.925.705
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	1.800	1,757	0,043	Rp1.707.750	Rp3.073.950	Rp3.000.175
C. Lantai 3								
1	Balok B1 350/650 Elv. +8,65							
	a. Pembesian	kg	2079,760	1946,010	133,750	Rp18.213	Rp37.877.736	Rp35.442.681
	b. Bekisting	m2	64,020	57,439	6,581	Rp587.179	Rp37.591.168	Rp33.727.153
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	8,827	7,150	1,677	Rp1.707.750	Rp15.074.309	Rp12.209.900
2	Balok B2 300/500 Elv. +8,65							
	a. Pembesian	kg	3683,636	4671,361	-987,726	Rp18.213	Rp67.088.396	Rp85.079.490
	b. Bekisting	m2	131,950	116,223	15,721	Rp587.179	Rp77.478.203	Rp68.247.245
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	15,225	11,667	3,558	Rp1.707.750	Rp26.000.494	Rp19.924.094
3	Balok B4 250/400 Elv. +8,65							
	a. Pembesian	kg	2862,357	2935,969	-73,612	Rp18.213	Rp52.130.820	Rp53.472.799
	b. Bekisting	m2	138,832	94,799	44,033	Rp587.179	Rp81.519.195	Rp55.663.858
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	13,222	7,331	5,891	Rp1.707.750	Rp22.580.041	Rp12.519.942
4	Balok B6 200/300 Elv. +8,65							
	a. Pembesian	kg	664,699	1004,483	-339,784	Rp18.213	Rp12.105.861	Rp18.294.653
	b. Bekisting	m2	37,160	50,433	-13,273	Rp587.179	Rp21.819.553	Rp29.612.966
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	2,787	2,794	-0,007	Rp1.707.750	Rp4.759.499	Rp4.770.955
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +8,65							
	a. Pembesian	kg	7659,728	7472,740	186,988	Rp18.213	Rp139.503.173	Rp136.101.014
	b. Bekisting	m2	292,111	337,963	-45,852	Rp587.179	Rp219.323.787	Rp253.750.563
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	26,792	45,730	-18,938	Rp1.707.750	Rp45.753.573	Rp78.095.562
6	Kolom K1A 500X600							
	a. Pembesian	kg	4044,629	4283,302	-238,673	Rp18.213	Rp73.663.014	Rp78.011.779
	b. Bekisting	m2	123,200	119,305	3,895	Rp566.824	Rp69.832.655	Rp67.624.959
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	16,800	16,224	0,576	Rp1.707.750	Rp28.690.200	Rp27.706.536
7	Kolom K2 300X300							
	a. Pembesian	kg	252,868	251,437	1,431	Rp18.213	Rp4.605.371	Rp4.579.424
	b. Bekisting	m2	12,600	12,187	0,413	Rp566.824	Rp7.141.976	Rp6.907.603
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	0,945	0,913	0,032	Rp1.707.750	Rp1.613.824	Rp1.558.493
8	Kolom K3 300X150							
	a. Pembesian	kg	317,080	314,523	2,557	Rp18.213	Rp5.774.835	Rp5.728.406
	b. Bekisting	m2	25,200	24,361	0,839	Rp566.824	Rp14.283.952	Rp13.808.209
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	1,260	1,217	0,043	Rp1.707.750	Rp2.151.765	Rp2.077.990
D. Lantai 4 (Atap)								
1	Balok B2A 300/500 Elv. +12,15							
	a. Pembesian	kg	3717,470	1438,307	2279,163	Rp18.213	Rp67.704.599	Rp26.195.886
	b. Bekisting	m2	133,510	116,776	16,734	Rp587.179	Rp78.394.202	Rp68.568.444
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	15,405	11,729	3,676	Rp1.707.750	Rp26.307.889	Rp20.029.561
2	Balok B3 300/600 Elv. +12,15							
	a. Pembesian	kg	1147,079	4677,640	-3530,561	Rp18.213	Rp20.891.228	Rp85.193.855
	b. Bekisting	m2	48,000	51,392	-3,392	Rp587.179	Rp28.184.568	Rp30.176.103
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	5,760	5,548	0,212	Rp1.707.750	Rp9.836.640	Rp9.473.914
3	Balok B4 250/400 Elv. +12,15							
	a. Pembesian	kg	2899,008	2889,866	9,141	Rp18.213	Rp52.798.319	Rp52.633.138
	b. Bekisting	m2	139,777	94,581	45,196	Rp587.179	Rp82.074.079	Rp55.535.977
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	13,312	7,280	6,032	Rp1.707.750	Rp22.733.739	Rp12.431.815
4	Balok B6 200/300 Elv. +12,15							
	a. Pembesian	kg	969,333	1008,617	-39,284	Rp18.213	Rp17.654.020	Rp18.369.941
	b. Bekisting	m2	37,160	50,171	-13,011	Rp587.179	Rp21.819.553	Rp29.459.490
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	2,787	2,783	0,004	Rp1.707.750	Rp4.759.499	Rp4.752.788
5	Pelat Lantai PL.1 Elv. +12,15							
	a. Pembesian	kg	7897,665	7798,374	99,291	Rp18.213	Rp143.836.615	Rp142.031.785
	b. Bekisting	m2	598,776	349,846	348,930	Rp587.179	Rp524.657.269	Rp262.672.598
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	51,643	47,251	4,392	Rp1.707.750	Rp88.194.136	Rp80.693.124
8	Kolom K1A 500X600							
	a. Pembesian	kg	169,521	202,984	-33,463	Rp18.213	Rp3.087.404	Rp3.696.946
	b. Bekisting	m2	5,170	5,703	-0,533	Rp566.824	Rp2.930.477	Rp3.232.405
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	0,705	0,774	-0,069	Rp1.707.750	Rp1.203.964	Rp1.321.799
9	Kolom K2 300X300							
	a. Pembesian	kg	508,416	594,795	-86,379	Rp18.213	Rp9.259.552	Rp10.833.010
	b. Bekisting	m2	25,380	27,936	-2,556	Rp566.824	Rp14.385.980	Rp15.834.781
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	1,904	2,090	-0,187	Rp1.707.750	Rp3.250.702	Rp3.568.856
E. Lantai 5 (Atap tangga)								
1	Balok B5 200/400 Elv. +14,85							
	a. Pembesian	kg	198,998	439,078	-240,080	Rp18.213	Rp3.624.266	Rp7.996.933
	b. Bekisting	m2	22,500	21,782	0,718	Rp587.179	Rp13.211.516	Rp12.789.722
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	1,800	1,488	0,312	Rp1.707.750	Rp3.073.950	Rp2.540.326
2	Balok B6 200/300 Elv. +14,85							
	a. Pembesian	kg	138,661	300,103	-161,442	Rp18.213	Rp2.525.364	Rp5.465.782
	b. Bekisting	m2	8,000	10,733	-2,733	Rp587.179	Rp4.697.428	Rp6.302.069
	c. beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	m3	0,600	0,604	-0,004	Rp1.707.750	Rp1.024.650	Rp1.031.003
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14,85							
	a. Pembesian	kg	850,260	676,921	173,339	Rp18.213	Rp15.485.403	Rp12.328.767
	b. Bekisting	m2	55,418	19,297	36,121	Rp587.179	Rp41.608.761	Rp14.488.641

	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	3,247	4,029	-0,782	Rp1.707.750	Rp5.544.893	Rp6.880.525
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85							
	a. Pembesian	kg	739,723	395,768	343,955	Rp18.213	Rp13.472.233	Rp7.208.119
	b. Bekisting	m2	59,371	33,457	25,914	Rp750.824	Rp44.576.767	Rp25.120.302
	c. beton mutu f'c 26,4 Mpa (K300)	m3	3,033	2,374	0,659	Rp1.707.750	Rp5.178.752	Rp4.053.679

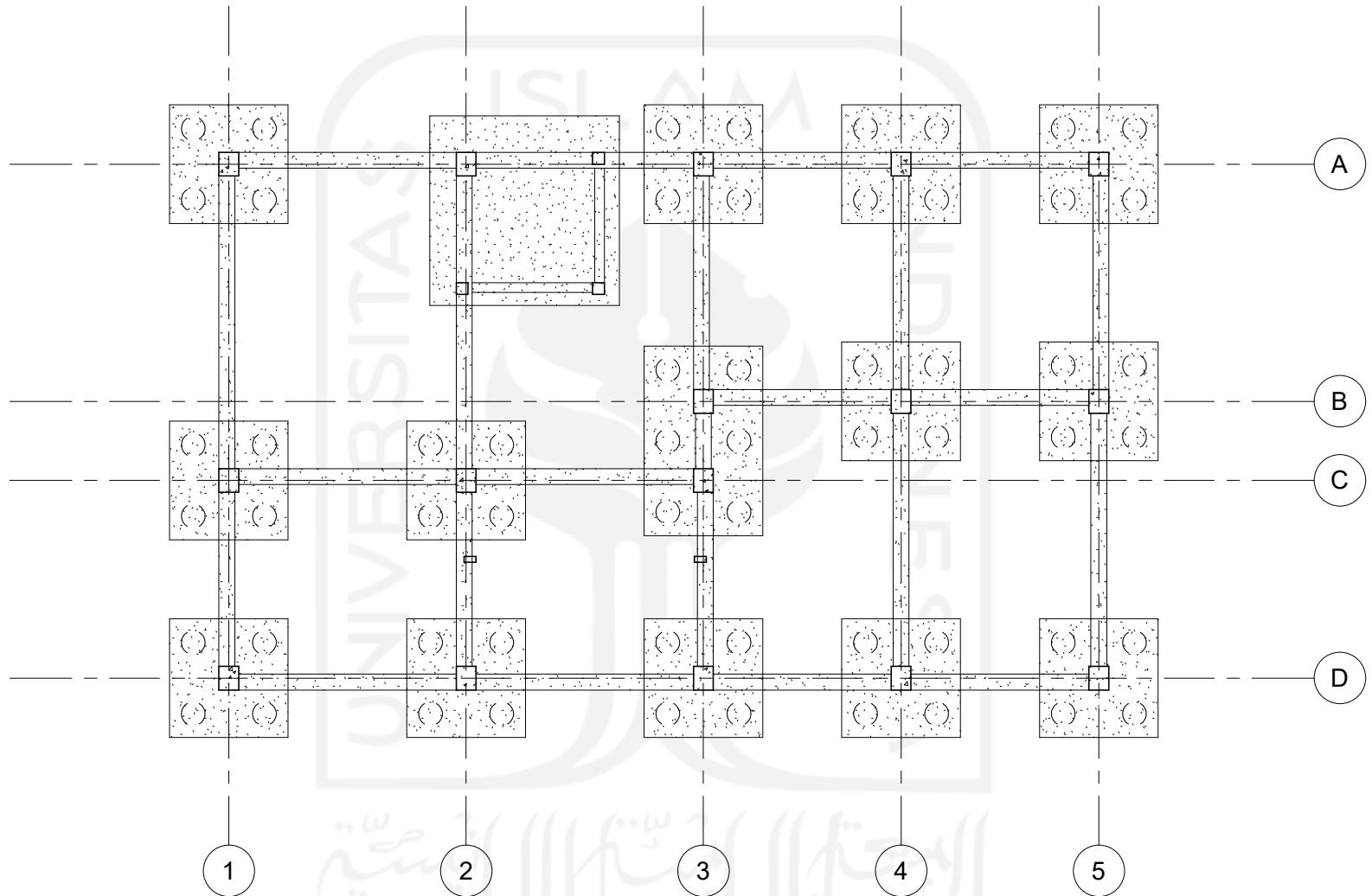




LAMPIRAN 6

GAMBAR *MODELLING*

REVIT



**UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA**

TEKNIK SIPIL

No.	Description	Date

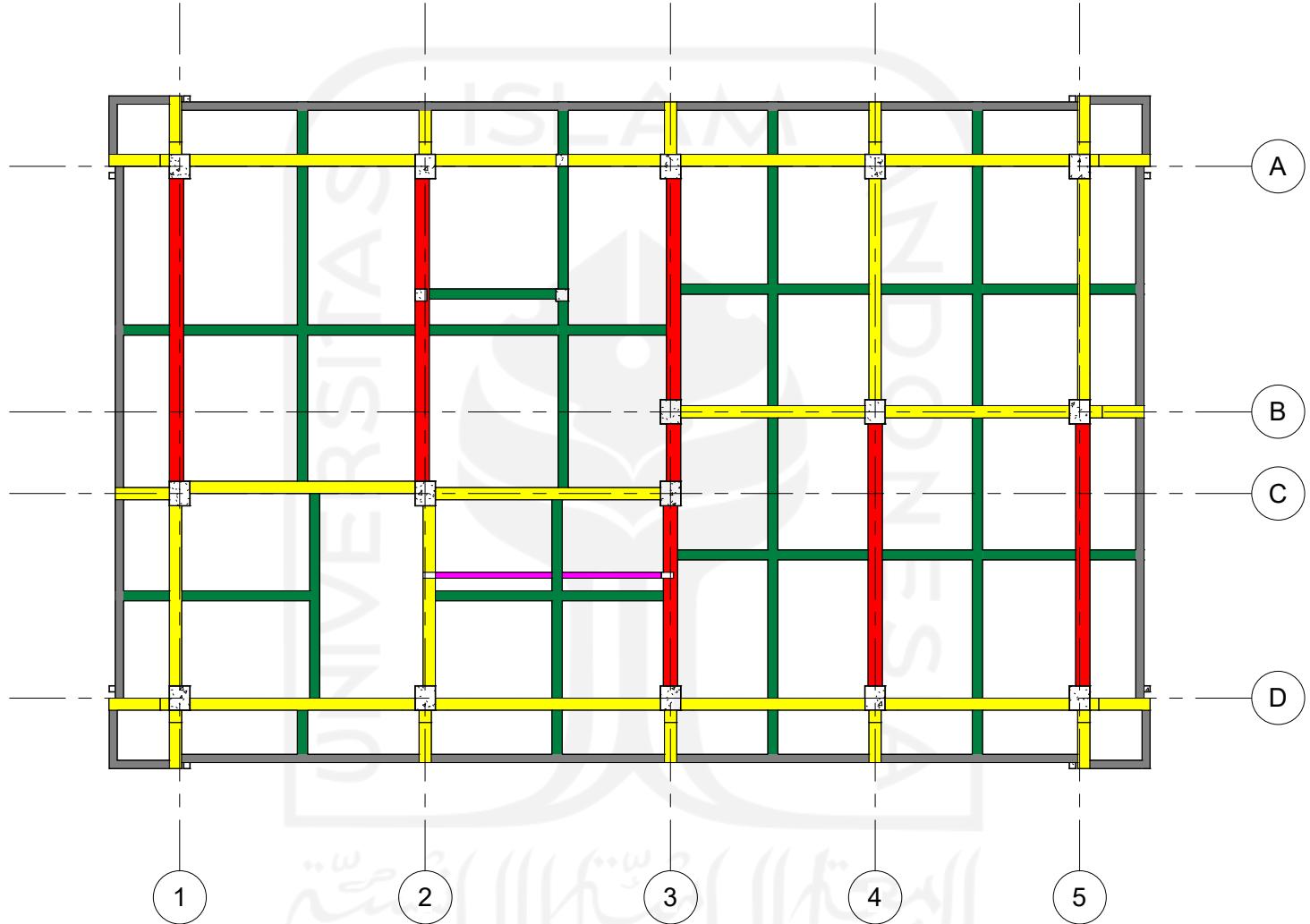
**Hardian Wibisono
Subarto**
TUGAS AKHIR

Denah Sloof dan Pile Cap

Project number	1
Date	28 Agustus 2022
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto
Checked by	Dosen Pembimbing

Scale 1 : 100

Lampiran



**UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA**

TEKNIK SIPIL

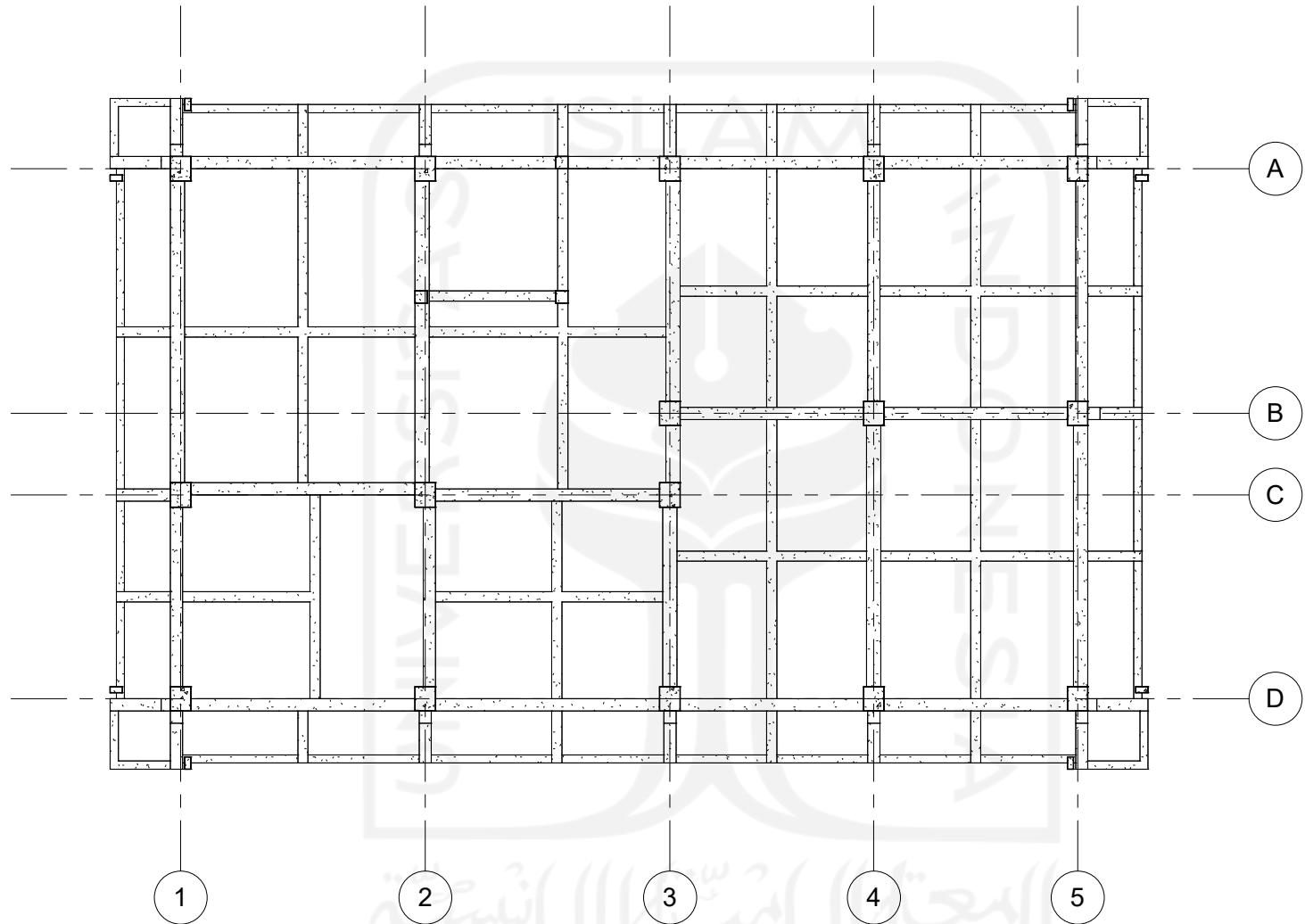
No.	Description	Date

**Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR**

Denah Lantai 2 Elv.+3,65

Project number	1	Lampiran
Date	28 Agustus 2022	
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto	
Checked by	Dosen Pembimbing	

Scale 1 : 100



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

TEKNIK SIPIL

No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

Denah Lantai 3 Elv.+8,65

Project number

1

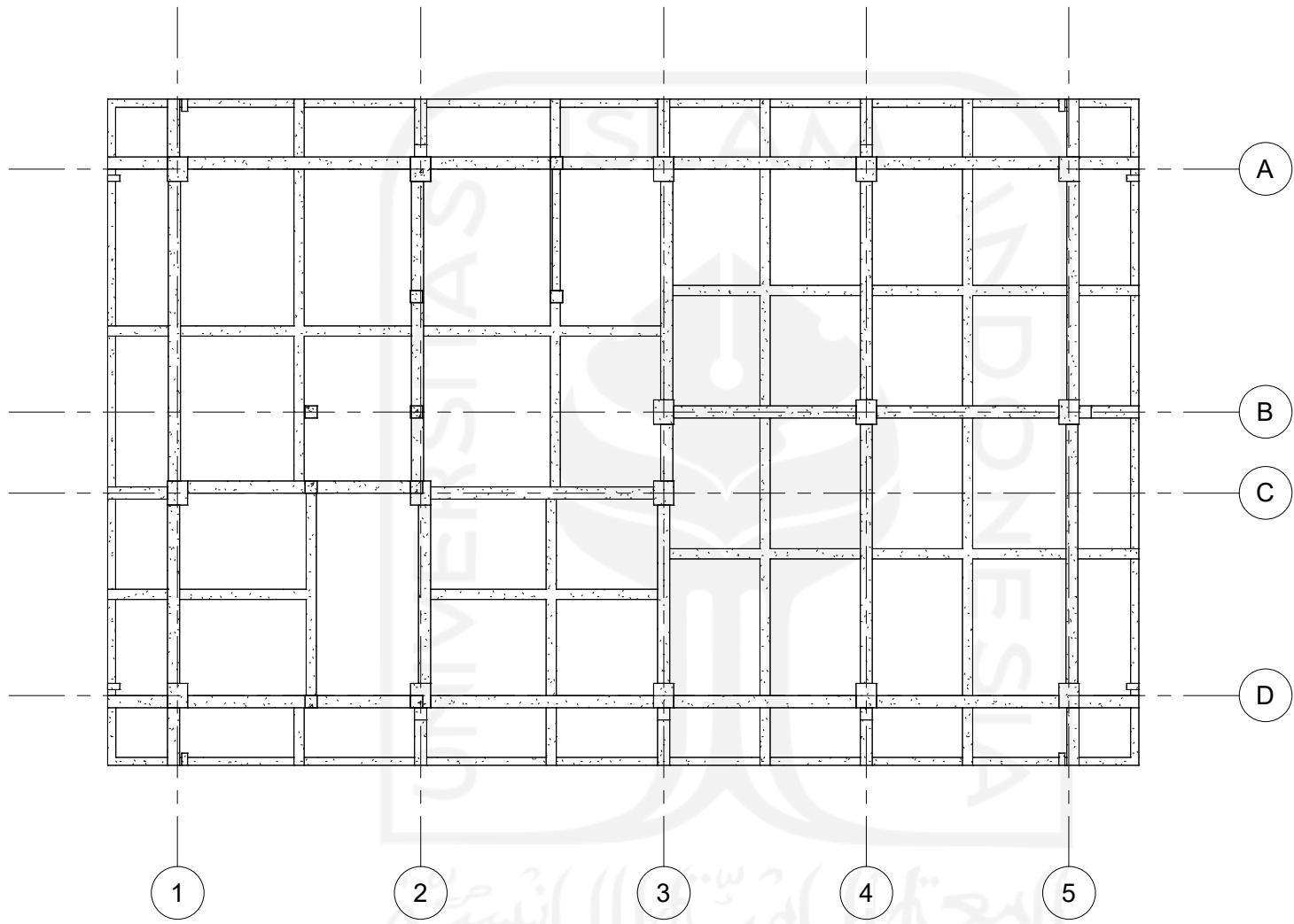
Date 28 Agustus 2022

Drawn by Hardian Wibisono Subarto

Checked by Dosen Pembimbing

Lampiran

Scale 1 : 100



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

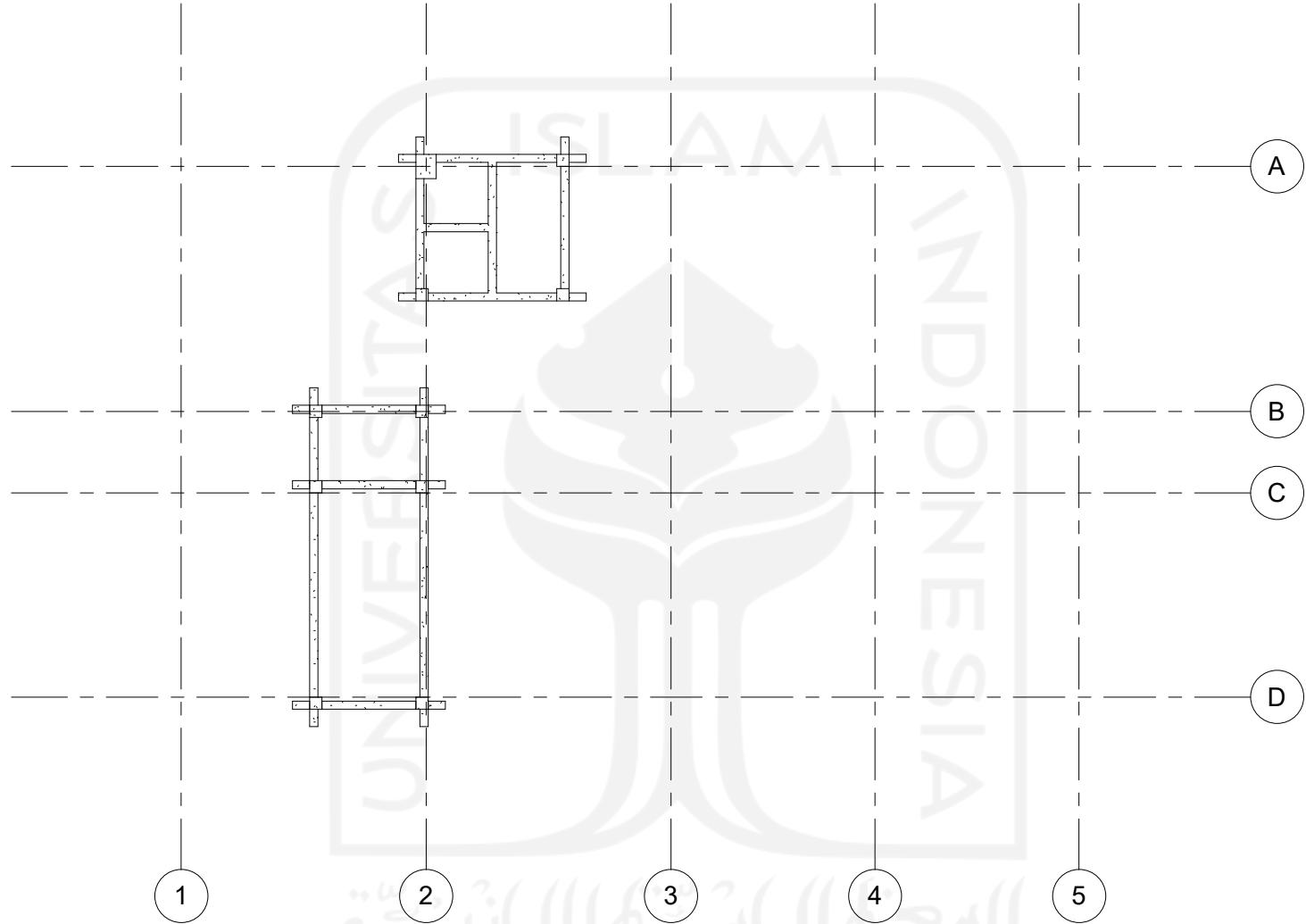
TEKNIK SIPIL

No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

Denah Lantai Atap Elv.+12,15

Project number	1	Lampiran
Date	28 Agustus 2022	
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto	
Checked by	Dosen Pembimbing	



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

TEKNIK SIPIL

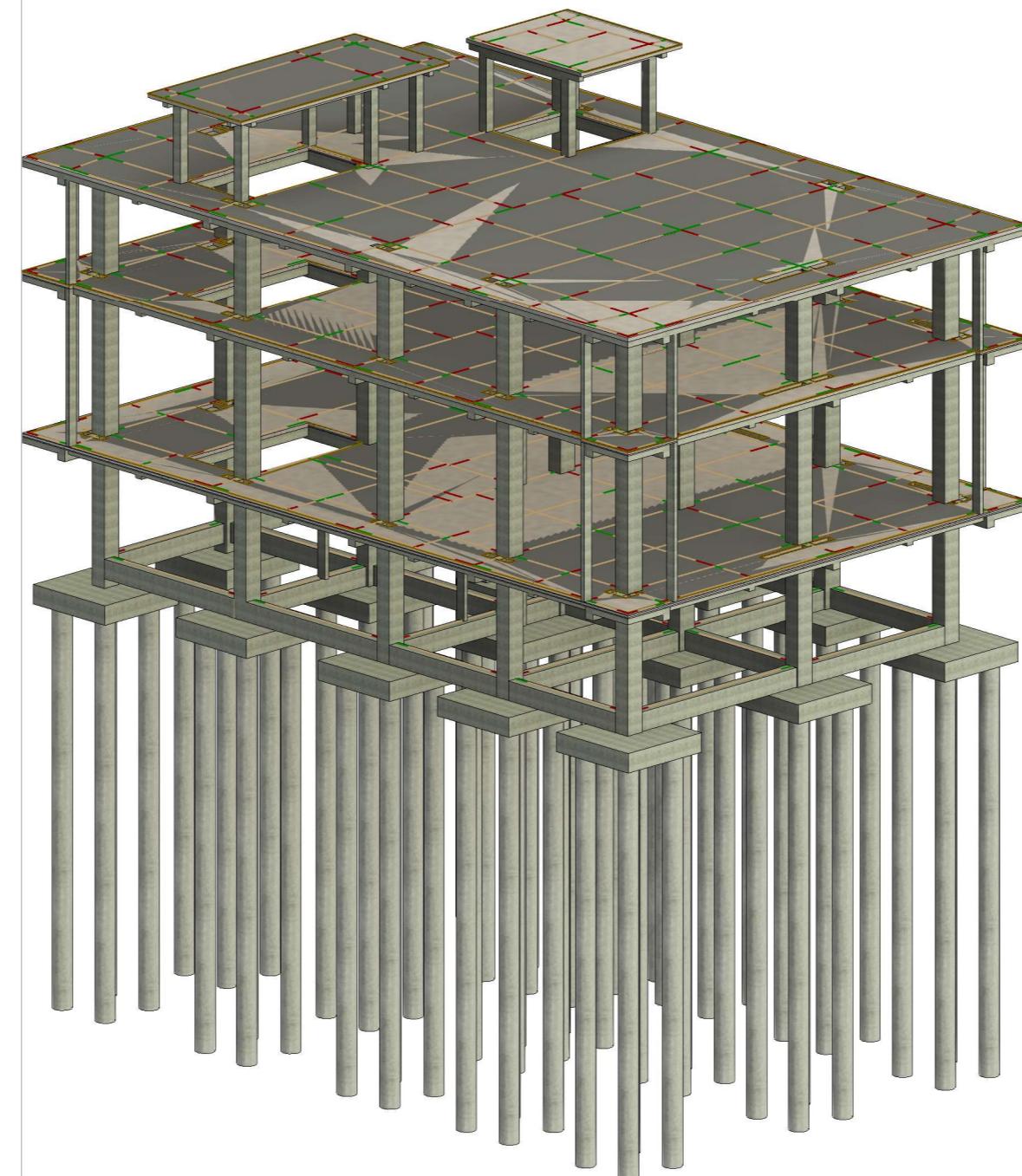
No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

Denah Lantai Atap Elv.+12,15

Project number	1	Lampiran
Date	28 Agustus 2022	
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto	
Checked by	Dosen Pembimbing	

1 : 100



1

TAMPAK 3D BETON



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

TEKNIK SIPIL

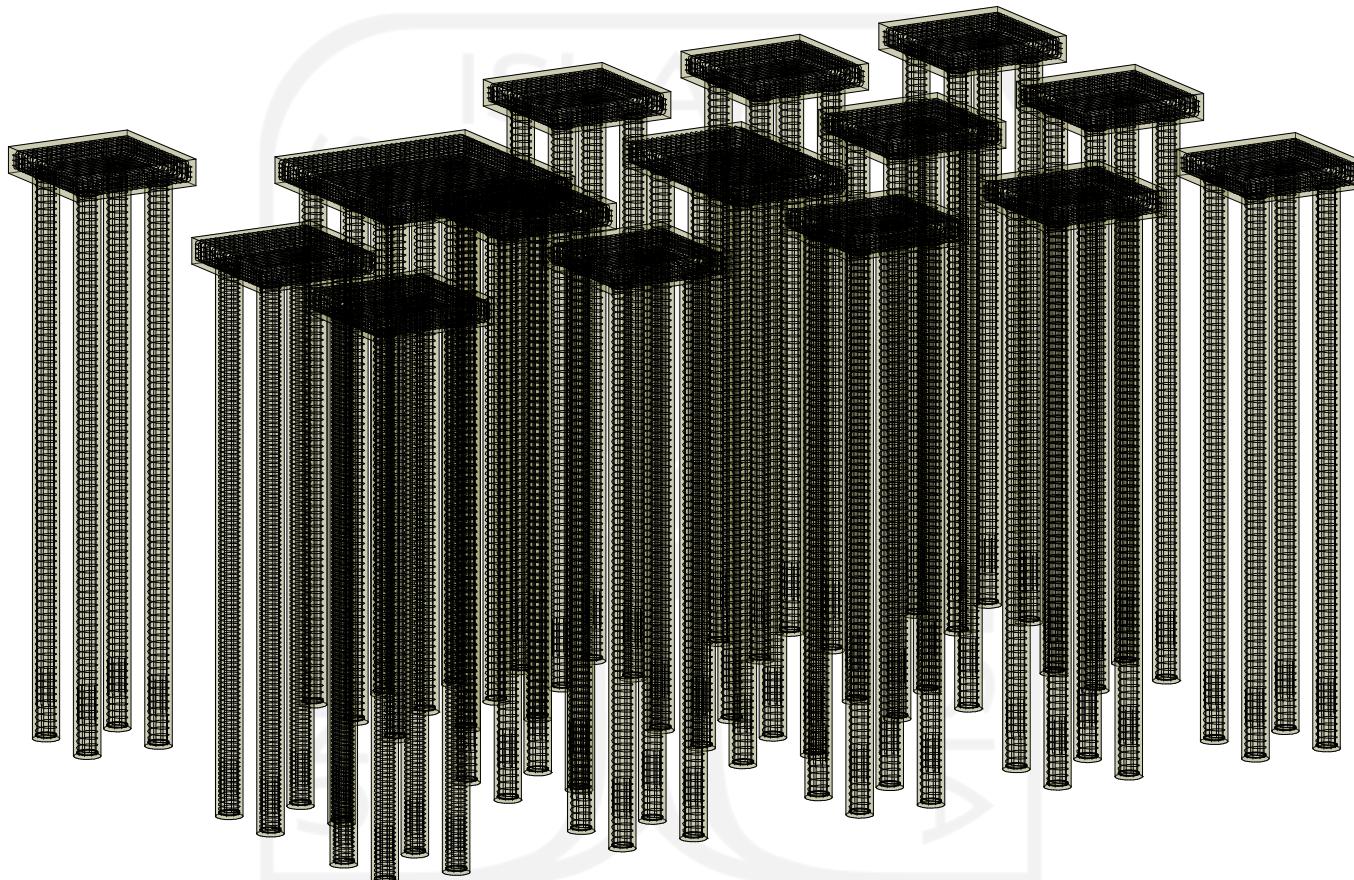
No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

TAMPAK 3D BETON

Project number	1
Date	28 Agustus 2022
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto
Checked by	Dosen Pembimbing

Lampiran



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

TEKNIK SIPIL

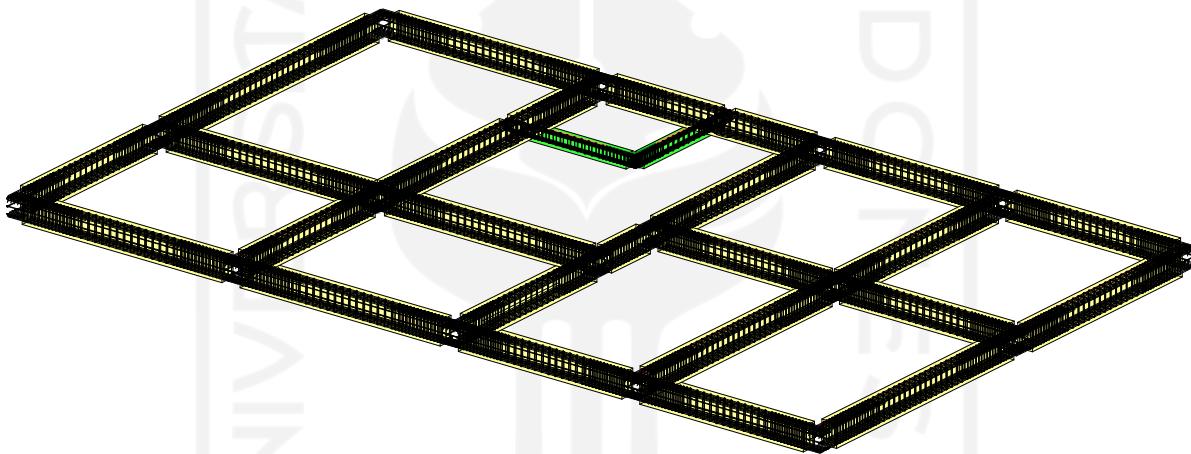
No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

Penulangan 3D Fondasi

Project number	1
Date	28 Agustus 2022
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto
Checked by	Dosen Pembimbing

Lampiran



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

TEKNIK SIPIL

No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

Penulangan 3D Sloof

Project number 1

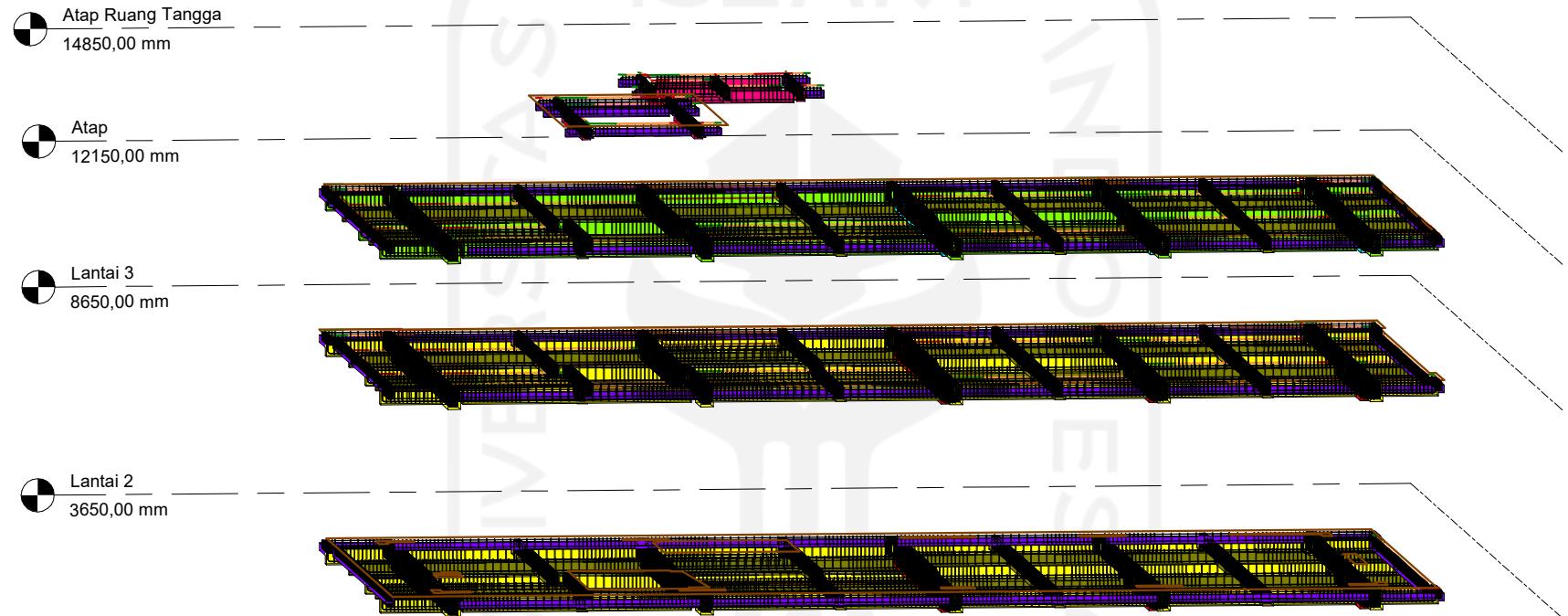
Date 28 Agustus 2022

Drawn by Hardian Wibisono Subarto

Checked by Dosen Pembimbing

Lampiran

Scale



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

TEKNIK SIPIL

No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

Penulangan 3D Balok

Project number 1

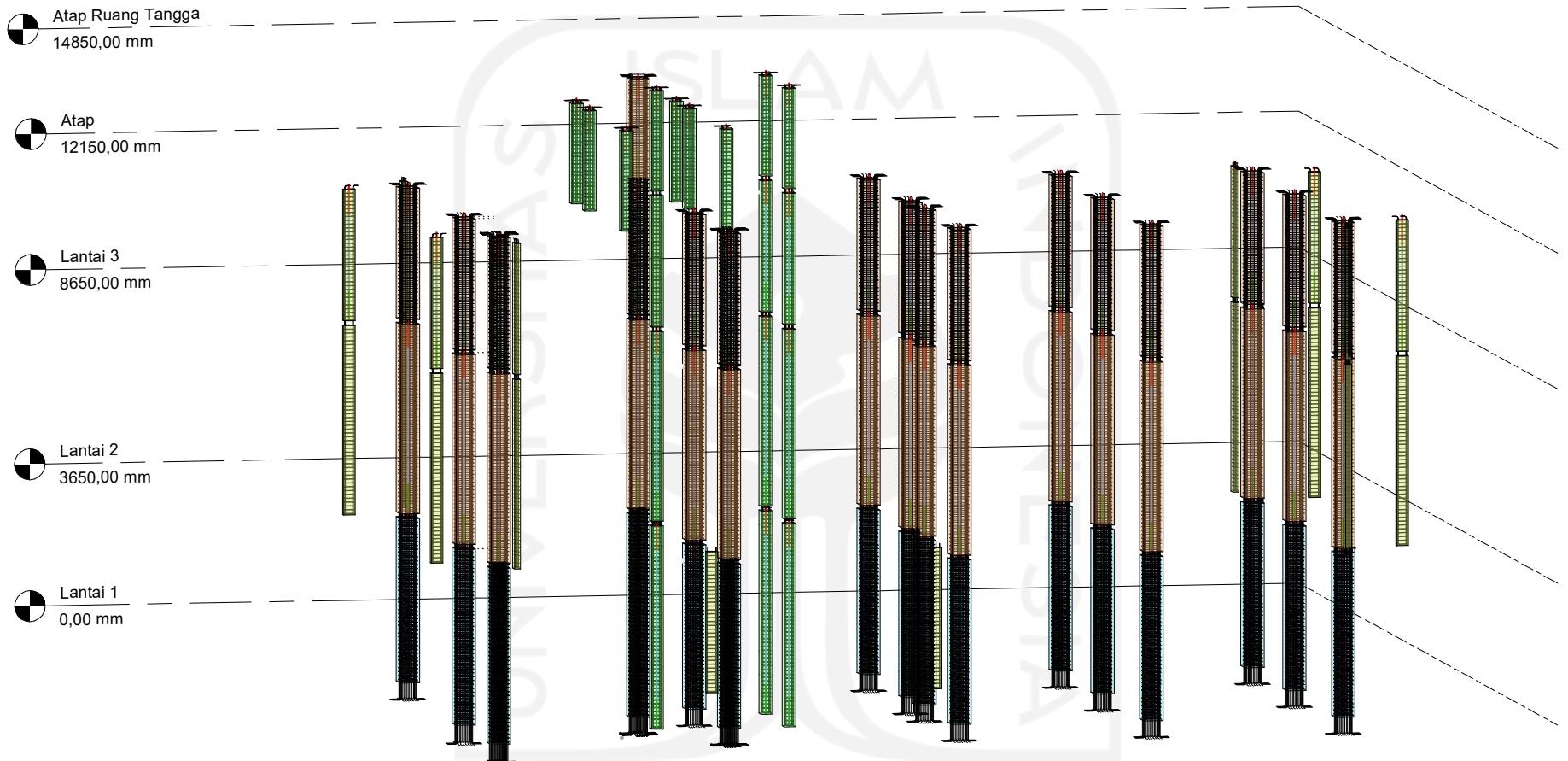
Date 28 Agustus 2022

Drawn by Hardian Wibisono Subarto

Checked by Dosen Pembimbing

Lampiran

Scale



**UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA**

TEKNIK SIPIL

No.	Description	Date

**Hardian Wibisono
Subarto**
TUGAS AKHIR

Penulangan 3D Kolom

Project number	1	Lampiran
Date	28 Agustus 2022	
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto	
Checked by	Dosen Pembimbing	



UNIVERSITAS
ISLAM
INDONESIA

TEKNIK SIPIL

No.	Description	Date

Hardian Wibisono
Subarto
TUGAS AKHIR

Penulangan 3D Plat

Project number	1
Date	28 Agustus 2022
Drawn by	Hardian Wibisono Subarto
Checked by	Dosen Pembimbing

Lampiran



LAMPIRAN 7

PROGRES MINGGUAN

LAPORAN PROGRES MINGGUAN

Kegiatan	:	Jasa Konsultasi Perencanaan Pembangunan Gedung Disaster Recovery Center (DRC) PT Bank BPD DIY	Minggu Ke	:	6 (Enam)
Instansi	:	PT Bank Pembangunan Daerah DIY	Periode	:	15 sd 21 Maret 2021
Anggaran	:	Tahun Anggaran 2021	Hari Ke	:	35 s/d 41
Lokasi	:	Jl. Nasional III, Klewonan, Triharjo, Wates, Kulon Progo Yogyakarta	Sisa Hari	:	124 Hari Kalender
			Waktu Pelaksanaan	:	165 Hari Kalender
			Pemeliharaan	:	180 Hari Kalender

No.	Uraian Pekerjaan	Kode Analisis	Vol	Sat	Bobot(%)	Volume Pekerjaan			Bobot Pekerjaan (%)			Sisa Bobot (%)	Kemajuan Tiap Item Pekerjaan (%)
						s/d Minggu lalu	dalam Minggu ini	s/d Minggu ini	s/d Minggu lalu	dalam Minggu ini	s/d Minggu ini		
A. Pekerjaan Bangunan Utama Gedung DRC													
A.1 Pekerjaan Persiapan													
1 Dokumentasi & Administrasi		LS/ taksir	1.000	ls	0,071	0,476	0,042	0,518	0,034	0,003	0,037	0,034	51.800
2 Uitzet & Bowplank (kontrol Theodolit)		PERS-6	89,000	m'	0,116	89,000	-	89,000	0,116	-	0,116	-	100.000
3 Brak Tenaga dan Barang (ukuran 4 x 8 m2)		PERS-2	32,000	m2	0,280	32,000	-	32,000	0,280	-	0,280	-	100.000
4 Kantor Sementara & Direksi Keet (ukuran 2 x 3 m2)		PERS-3	6,000	m2	0,040	6,000	-	6,000	0,040	-	0,040	-	100.000
5 Pembersihan Lokasi & Penyiapan lahan Kerja		PERS-22	481,000	m2	0,044	481,000	-	481,000	0,044	-	0,044	-	100.000
6 Air Kerja (Instalasi Air Bersih, Sumber : sumur Air Bersih)		PERS-8	2,000	bin	0,080	1,000	0,250	1,250	0,040	0,010	0,050	0,030	62,500
7 Sistem Manajemen K3 Kontruksi													
b. Rambu-rambu proyek		LS/ taksir	1,000	LS	0,071	0,842	-	0,842	0,060	-	0,060	0,011	84,200
c. APD tenaga kerja		LS/ taksir	40,000	set	0,085	40,000	-	40,000	0,085	-	0,085	-	100,000
8 Mobilisasi/ ALat berat													
a. Alat Berat Borepile		LS/ taksir	1,000	LS	0,509	1,000	-	1,000	0,509	-	0,509	-	100.000
b. Alat Berat Excavator		LS/ taksir	1,000	LS	0,071	0,500	-	0,500	0,035	-	0,035	0,035	50.000
Sub Jumlah Pekerjaan Persiapan (Bangunan Utama)						1,367			1,243	0,013	1,256		
A.2 Pekerjaan Arsitektural													
A.2.1 Pekerjaan Tanah													
1 Galian Pondasi		ARS -23	89,021	m3	0,076	-	-	-	-	-	-	0,076	-
2 Urugan Tanah Kembali		ARS -27	40,189	m3	0,011	-	-	-	-	-	-	0,011	-
3 Urugan Tanah Peninggian Pail		ARS -33	111,655	m3	0,128	-	-	-	-	-	-	0,128	-
4 Pemadatan Tanah Urug		ARS -28	151,844	m3	0,093	-	-	-	-	-	-	0,093	-
5 Urugan Pasir Bawah Lantai		ARS -30	30,550	m3	0,082	-	-	-	-	-	-	0,082	-
6 Urugan Pasir Bawah Pondasi		ARS -30	10,674	m3	0,029	-	-	-	-	-	-	0,029	-
Sub Jumlah Pekerjaan Tanah (Bangunan Utama)						0,420			-	-	-		

A.2.2	Pekerjaan Pasangan													
	A. Lantai 1													
1	Pas. Pondasi Batu Kali 1pc : 8ps	ARS -51	48,832	m3	0,435	-	-	-	-	-	-	-	0,435	-
2	Pas. Dinding Bata Ringan	ARS -47	474,842	m2	0,762	-	-	-	-	-	-	-	0,762	-
3	Pas. Rollag Bata 1pc : 6ps	ARS -50	21,693	m2	0,076	-	-	-	-	-	-	-	0,076	-
4	Plesteran Dinding Bata Ringan Dengan Semen Instan	ARS -58	949,685	m2	0,503	-	-	-	-	-	-	-	0,503	-
5	Plesteran Beton 1pc : 2ps tebal 1,5 cm	ARS -63	182,160	m2	0,139	-	-	-	-	-	-	-	0,139	-
6	Acian Semen Instan	ARS -68	1.043,045	m2	0,269	-	-	-	-	-	-	-	0,269	-
7	Balok Sloof Praktis	STR-191	99,030	m'	0,130	-	-	-	-	-	-	-	0,130	-
8	Balok Ring Praktis	STR-191	58,710	m'	0,077	-	-	-	-	-	-	-	0,077	-
9	Balok Ilatu	STR-191	48,504	m'	0,064	-	-	-	-	-	-	-	0,064	-
10	Kolom Praktis	STR-190	237,850	m'	0,225	-	-	-	-	-	-	-	0,225	-
11	Sponengan 1 pc : 2ps	ARS -70	304,620	m1	0,194	-	-	-	-	-	-	-	0,194	-
12	Plesteran Ban-banan 1 pc : 6 ps	ARS -71	117,420	m1	0,136	-	-	-	-	-	-	-	0,136	-
13	Tali Air 1 pc : 6 ps	ARS -71	213,000	m1	0,246	-	-	-	-	-	-	-	0,246	-
	B. Lantai 2													
1	Pas. Dinding Bata Ringan	ARS -47	756,070	m2	1,213	-	-	-	-	-	-	-	1,213	-
2	Plesteran Dinding Bata Ringan dengan Semen Instan	ARS -58	1.512,139	m2	0,800	-	-	-	-	-	-	-	0,800	-
3	Plesteran Beton 1pc : 2ps tebal 1,5 cm	ARS -63	144,000	m2	0,110	-	-	-	-	-	-	-	0,110	-
4	Acian Semen Instan	ARS -68	1.656,139	m2	0,428	-	-	-	-	-	-	-	0,428	-
5	Balok Ilatu	STR-191	27,360	m'	0,036	-	-	-	-	-	-	-	0,036	-
6	Kolom Praktis	STR-190	609,700	m'	0,578	-	-	-	-	-	-	-	0,578	-
7	Sponengan 1 pc : 2ps	ARS -70	275,200	m1	0,175	-	-	-	-	-	-	-	0,175	-
8	Tali Air 1 pc : 6 ps	ARS -71	290,080	m1	0,335	-	-	-	-	-	-	-	0,335	-
	C. Lantai 3													
1	Pas. Dinding Bata Ringan	ARS -47	525,742	m2	0,843	-	-	-	-	-	-	-	0,843	-
2	Plesteran Dinding Bata Ringan dengan Semen Instan	ARS -58	770,155	m2	0,408	-	-	-	-	-	-	-	0,408	-
3	Plesteran Beton 1pc : 2ps tebal 1,5 cm	ARS -63	100,800	m2	0,077	-	-	-	-	-	-	-	0,077	-
4	Acian Semen Instan	ARS -68	870,955	m2	0,225	-	-	-	-	-	-	-	0,225	-
5	Balok Ilatu	STR-191	32,621	m'	0,043	-	-	-	-	-	-	-	0,043	-
6	Kolom Praktis	STR-190	384,300	m'	0,364	-	-	-	-	-	-	-	0,364	-
7	Sponengan 1 pc : 2ps	ARS -70	182,400	m1	0,116	-	-	-	-	-	-	-	0,116	-
8	Tali Air 1 pc : 6 ps	ARS -71	232,983	m1	0,269	-	-	-	-	-	-	-	0,269	-
	D. Lantai 4 (Area Ruang Tangga)													
1	Pas. Dinding Bata Ringan	ARS -47	68,367	m2	0,110	-	-	-	-	-	-	-	0,110	-
2	Plesteran Dinding Bata Ringan dengan Semen Instan	ARS -58	136,734	m2	0,072	-	-	-	-	-	-	-	0,072	-
3	Plesteran Beton 1pc : 2ps tebal 1,5 cm	ARS -63	29,146	m2	0,022	-	-	-	-	-	-	-	0,022	-
4	Acian Semen Instan	ARS -68	142,535	m2	0,037	-	-	-	-	-	-	-	0,037	-
5	Kolom Praktis	STR-191	18,600	m'	0,024	-	-	-	-	-	-	-	0,024	-
6	Balok Ilatu	STR-190	2,200	m'	0,002	-	-	-	-	-	-	-	0,002	-
7	Sponengan 1 pc : 2ps	ARS -70	211,800	m1	0,135	-	-	-	-	-	-	-	0,135	-
8	Tali Air 1 pc : 6 ps	ARS -71	17,200	m1	0,020	-	-	-	-	-	-	-	0,020	-
	Sub Jumlah Pekerjaan Pasangan (Bangunan Utama)					9,697				-	-	-	-	

A.2.3	Pekerjaan Penutup Lantai dan Dinding											
	A. Lantai 1											
1	Homogenius Tile 600 x 600 Interior (FL.01)	ARS -73	259,589	m2	1,180	-	-	-	-	-	-	1,180
2	Homogenius Tile 600 x 600 Eksterior(FL.02)	ARS -73.1	25,468	m2	0,109	-	-	-	-	-	-	0,109
3	Keramik Lantai 300 x 300 KM/WC (FL.03)	ARS -91	5,909	m2	0,016	-	-	-	-	-	-	0,016
4	Plin Keramik 100 x 600	ARS -88	181,415	m1	0,201	-	-	-	-	-	-	0,201
5	Pas. Dinding Homogenius Tile 600x600 Area Lift	ARS -73	7,395	m2	0,034	-	-	-	-	-	-	0,034
6	Keramik Dinding 300 x 600	ARS -101	61,015	m2	0,199	-	-	-	-	-	-	0,199
7	Pas. Granit wastafel	ARS -105	0,868	m2	0,011	-	-	-	-	-	-	0,011
8	Dinding Batu Andesit Bakar	ARS -72	110,400	m2	0,304	-	-	-	-	-	-	0,304
9	Stepnosing 100 x 500	ARS -95	40,850	m1	0,076	-	-	-	-	-	-	0,076
	B. Lantai 2											
1	Homogenius Tile 600 x 600 Interior (FL.01)	ARS -73	206,139	m2	0,937	-	-	-	-	-	-	0,937
2	Keramik Lantai 300 x 300 KM/WC (FL.03)	ARS -91	5,840	m2	0,015	-	-	-	-	-	-	0,015
3	Keramik Lantai 400 x 400 (FL.06)	ARS -80	145,250	m2	0,374	-	-	-	-	-	-	0,374
4	Plin Keramik 100 x 600	ARS -88	272,100	m1	0,301	-	-	-	-	-	-	0,301
5	Pas. Dinding Homogenius Tile 600x600 Area Lift	ARS -73	8,520	m2	0,039	-	-	-	-	-	-	0,039
6	Keramik Dinding 300 x 600	ARS -101	52,890	m2	0,172	-	-	-	-	-	-	0,172
7	Pas. Granit wastafel	ARS -105	0,868	m2	0,011	-	-	-	-	-	-	0,011
8	Stepnosing 100 x 500	ARS -95	30,000	m1	0,056	-	-	-	-	-	-	0,056
	C. Lantai 3											
1	Homogenius Tile 600 x 600 Interior (FL.01)	ARS -73	353,582	m2	1,607	-	-	-	-	-	-	1,607
2	Keramik Lantai 300 x 300 KM/WC (FL.03)	ARS -91	5,910	m2	0,016	-	-	-	-	-	-	0,016
3	Plin Keramik 100 x 600	ARS -88	258,500	m1	0,286	-	-	-	-	-	-	0,286
4	Pas. Dinding Homogenius Tile 600x600 Area Lift	ARS -73	6,270	m2	0,028	-	-	-	-	-	-	0,028
5	Keramik Dinding 300 x 600	ARS -101	54,687	m2	0,178	-	-	-	-	-	-	0,178
6	Pas. Granit wastafel	ARS -105	0,868	m2	0,011	-	-	-	-	-	-	0,011
7	Stepnosing 100 x 500	ARS -95	2,400	m1	0,004	-	-	-	-	-	-	0,004
	D. Lantai 4 (Area Ruang Tangga)											
1	Homogenius Tile 600 x 600 Eksterior(FL.02)	ARS -73.1	15,428	m2	0,066	-	-	-	-	-	-	0,066
2	Plin Keramik 100 x 600	ARS -88	17,200	m1	0,019	-	-	-	-	-	-	0,019
3	Dinding Batu Andesit Bakar	ARS -72	23,345	m2	0,064	-	-	-	-	-	-	0,064
4	Screeding plesteran beton 1pc : 2ps	ARS -63	413,250	m2	0,316	-	-	-	-	-	-	0,316
	F. Penutup Facade Bangunan											
1	Roster dengan Strimin 20x20 (termasuk sponengan dan perapian)	ARS -49	7,600	m2	0,159	-	-	-	-	-	-	0,159
2	Glasblok 2x20 (termasuk sponengan dan perapian)	ARS -48	12,800	m2	0,292	-	-	-	-	-	-	0,292
3	Batu Alam tempel 20x20 (termasuk sponengan dan perapian)	ARS -72	20,400	m2	0,316	-	-	-	-	-	-	0,316
	Sub Jumlah Pekerjaan Penutup Lantai dan Dinding (Bangunan Utama)					7,397						

C	Lantai 3														
1	Pintu P6	ARS-269	1,000	unit	0,055	-	-	-	-	-	-	-	0,055	-	
2	Pintu P7	ARS-270	2,000	unit	0,064	-	-	-	-	-	-	-	0,064	-	
3	Pintu P8	ARS-271	1,000	unit	0,054	-	-	-	-	-	-	-	0,054	-	
4	Pintu P9	ARS-272	2,000	unit	0,055	-	-	-	-	-	-	-	0,055	-	
5	Pintu P10 (Pintu Besi)	ARS-273	2,000	unit	0,043	-	-	-	-	-	-	-	0,043	-	
6	Jendela J4	ARS-292	5,000	unit	0,204	-	-	-	-	-	-	-	0,204	-	
7	Jendela J5	ARS-293	2,000	unit	0,033	-	-	-	-	-	-	-	0,033	-	
D	Lantai 4 (Area Ruang Tangga)														
1	Pintu P12 (Pintu Besi)	ARS-263	1,000	unit	0,071	-	-	-	-	-	-	-	0,071	-	
					0,000	-									
Pekerjaan Hand Railing															
1	Railing Tangga	FIN-356	76,313	m2	0,506	-	-	-	-	-	-	-	0,506	-	
2	Railing lantai atap	FIN-356	64,840	m2	0,430	-	-	-	-	-	-	-	0,430	-	
3	Railing Ramp	FIN-356	7,750	m2	0,051	-	-	-	-	-	-	-	0,051	-	
Sub Jumlah Pekerjaan Aksesoris, Penutup dan Pengunci (Bangunan Utama)															
A.2.6 Pekerjaan Pengecatan															
A. Lantai 1															
1	Cat dinding dalam	FIN-156	407,243	m2	0,121	-	-	-	-	-	-	-	0,121	-	
2	Cat dinding luar	FIN-158	237,849	m2	0,116	-	-	-	-	-	-	-	0,116	-	
3	Cat plafond	FIN-167	349,040	m2	0,062	-	-	-	-	-	-	-	0,062	-	
4	Cat Coating Batu Andesit Bakar	FIN-166	110,400	m2	0,064	-	-	-	-	-	-	-	0,064	-	
5	Waterproofing KM (include test uji rendam)	FIN-160	4,163	m2	0,004	-	-	-	-	-	-	-	0,004	-	
B. Lantai 2															
1	Cat dinding dalam	FIN-156	766,121	m2	0,227	-	-	-	-	-	-	-	0,227	-	
2	Cat dinding luar	FIN-158	396,440	m2	0,193	-	-	-	-	-	-	-	0,193	-	
3	Cat plafond	FIN-167	167,940	m2	0,030	-	-	-	-	-	-	-	0,030	-	
4	Waterproofing KM (include test uji rendam)	FIN-160	4,163	m2	0,004	-	-	-	-	-	-	-	0,004	-	
C. Lantai 3															
1	Cat dinding dalam	FIN-156	584,920	m2	0,174	-	-	-	-	-	-	-	0,174	-	
2	Cat dinding luar	FIN-158	302,260	m2	0,147	-	-	-	-	-	-	-	0,147	-	
3	Cat plafond	FIN-167	344,970	m2	0,062	-	-	-	-	-	-	-	0,062	-	
4	Waterproofing KM (include test uji rendam)	FIN-160	4,163	m2	0,004	-	-	-	-	-	-	-	0,004	-	
D. Lantai 4 (Lantai atap)															
1	Cat dinding dalam	FIN-156	29,008	m2	0,009	-	-	-	-	-	-	-	0,009	-	
2	Cat dinding luar	FIN-158	88,438	m2	0,043	-	-	-	-	-	-	-	0,043	-	
3	Cat Coating Batu Andesit Bakar	FIN-166	23,345	m2	0,014	-	-	-	-	-	-	-	0,014	-	
4	Waterproofing Bitumen Membran Bakar	FIN-357	404,350	m2	0,880	-	-	-	-	-	-	-	0,880	-	
Sub Jumlah Pekerjaan Pengecatan (Bangunan Utama)															
					2,154								-	-	-

A.2.7	Pekerjaan Atap Teras Rooftop											
1	Besi Hollow B1 100x50mm	STR-198	135,188	kg	0,058	-	-	-	-	-	0,058	-
2	Pasang Atap Galvalum	ARS-328	17,494	m2	0,038	-	-	-	-	-	0,038	-
	Sub Jumlah Pekerjaan Atap Teras Rooftop (Bangunan Utama)				0,095				-	-	-	
A.3	Pekerjaan Struktural											
A.3.1	Pekerjaan Tanah											
1	Galian Pondasi Struktur	ARS-25	174,308	m3	0,216	54,471	-	54,471	0,068	-	0,068	0,149
2	Urugan Tanah Kembali	ARS-27	48,233	m3	0,014	-	-	-	-	-	0,014	-
3	Pemadatan Tanah Urug	ARS-28	29,542	m3	0,018	-	-	-	-	-	0,018	-
4	Urugan Pasir Bawah Pondasi	ARS-30	18,691	m3	0,050	12,600	-	12,600	0,034	-	0,034	0,016
												67,410
	Sub Jumlah Pekerjaan Struktural (Bangunan Utama)				0,298				0,101	-	0,101	
A.3.2	Pekerjaan Beton											
A.	Lantai 1											
1	Rabat lantai kerja t. 7cm Bawah Lantai	STR-171	19,684	m3	0,193	-	-	-	-	-	0,193	-
2	Rabat lantai kerja t. 7cm Bawah Pondasi	STR-171	9,485	m3	0,093	8,820	0,665	9,485	0,086	0,007	0,093	-
3	Rabat lantai kerja t. 7cm Bawah Balok Sloof struktur	STR-171	3,560	m3	0,035	-	3,560	3,560	-	0,035	0,035	-
4	Pilecap P1 300X300											
a.	Pembesian	STR-181	14.011,484	kg	2,475	8.916,399	5.095,085	14.011,484	1,575	0,900	2,475	-
b.	Bekisting	STR-183	79,200	m2	0,116	50,400	28,800	79,200	0,074	0,042	0,116	-
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	59,400	m3	0,790	37,800	21,600	59,400	0,503	0,287	0,790	-
5	Pilecap P1' 300X300											
a.	Pembesian	STR-181	2.545,527	kg	0,450	2.545,527	-	2.545,527	0,450	-	0,450	-
b.	Bekisting	STR-183	14,400	m2	0,021	14,400	-	14,400	0,021	-	0,021	-
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	10,800	m3	0,144	10,800	-	10,800	0,144	-	0,144	-
6	Pilecap P2 480X300											
a.	Pembesian	STR-181	2.090,621	kg	0,369	2.090,621	-	2.090,621	0,369	-	0,369	-
b.	Bekisting	STR-183	9,360	m2	0,014	9,360	-	9,360	0,014	-	0,014	-
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	8,640	m3	0,115	8,640	-	8,640	0,115	-	0,115	-
7	Pilecap P3 480X480											
a.	Pembesian	STR-181	2.799,149	kg	0,494	-	2.799,149	2.799,149	-	0,494	0,494	-
b.	Bekisting	STR-183	11,520	m2	0,017	-	11,520	11,520	-	0,017	0,017	-
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	13,824	m3	0,184	-	13,824	13,824	-	0,184	0,184	-
8	Pondasi Strauss Pile Ø 60mm											
a.	Pembesian	STR-181	26.806,185	kg	4,735	26.806,185	-	26.806,185	4,735	-	4,735	-
b.	beton mutu fc 25 Mpa (K300)	STR-179	240,464	m3	3,197	240,464	-	240,464	3,197	-	3,197	-
c.	Preboring Ø 60mm	LS/taksir	850,900	m1	2,174	850,900	-	850,900	2,174	-	2,174	-
d.	Pebuangan Tanah/ Lumpur Hasil Bor keluar lokasi	ARS-29	240,464	m3	0,259	158,994	-	158,994	0,172	-	0,172	0,088
e.	Potong pondasi strauss pile	ARS-17	11,361	m3	0,176	11,361	-	11,361	0,176	-	0,176	-
9	Balok Sloof S1 400/600 elv. -1.00											
a.	Pembesian	STR-181	268,399	kg	0,047	-	268,399	268,399	-	0,047	0,047	-
b.	Bekisting	STR-184	5,280	m2	0,008	-	3,168	3,168	-	0,005	0,005	0,003
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,056	m3	0,014	-	1,056	1,056	-	0,014	0,014	-

10	Balok Sloof S1 400/600 elv. -0.70														
a.	Pembesian	STR-181	5.389,466	kg	0,952	-	5.389,466	5.389,466	-	0,952	0,952	-	100,000		
b.	Bekisting	STR-184	136,800	m2	0,209	-	73,188	73,188	-	0,112	0,112	0,097	53,500		
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	27,360	m3	0,364	-	27,360	27,360	-	0,364	0,364	-	100,000		
11	Balok Sloof S2 250/350 Elv. +0.00														
a.	Pembesian	STR-181	182,088	kg	0,032	-	182,088	182,088	-	0,032	0,032	-	100,000		
b.	Bekisting	STR-184	8,260	m2	0,013	-	4,130	4,130	-	0,006	0,006	0,006	50,000		
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,033	m3	0,014	-	1,033	1,033	-	0,014	0,014	-	100,000		
12	Kolom K1 500X600														
a.	Pembesian	STR-181	7.529,687	kg	1,330	3.793,080	1.868,304	5.661,383	0,670	0,330	1,000	0,330	75,188		
b.	Bekisting	STR-185	161,920	m2	0,373	-	80,960	80,960	-	0,186	0,186	0,186	50,000		
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	22,080	m3	0,294	-	-	-	-	-	-	0,294	-		
13	Kolom K2 300X300														
a.	Pembesian	STR-181	331,771	kg	0,059	-	165,886	165,886	-	0,029	0,029	0,029	50,000		
b.	Bekisting	STR-185	16,560	m2	0,038	-	8,280	8,280	-	0,019	0,019	0,019	50,000		
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,242	m3	0,017	-	-	-	-	-	-	0,017	-		
14	Balok Tangga B7 200/400 Elv. +0.00~+3.65														
a.	Pembesian	STR-181	188,483	kg	0,033	-	-	-	-	-	-	-	0,033	-	
b.	Bekisting	STR-186	12,700	m2	0,030	-	-	-	-	-	-	-	0,030	-	
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,016	m3	0,014	-	-	-	-	-	-	-	0,014	-	
15	Cor Plat Tangga t=15 cm beton fc 26,4 Mpa														
a.	Pembesian	STR-181	635,826	kg	0,112	-	-	-	-	-	-	-	0,112	-	
b.	Bekisting	STR-187	22,591	m2	0,049	-	-	-	-	-	-	-	0,049	-	
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	3,291	m3	0,044	-	-	-	-	-	-	-	0,044	-	
16	Cor Plat Wastafel t=10 cm beton fc 24 Mpa														
a.	Pembesian	STR-181	12,036	kg	0,002	-	-	-	-	-	-	-	0,002	-	
b.	Bekisting	STR-188	1,995	m2	0,005	-	-	-	-	-	-	-	0,005	-	
c.	beton mutu fc 24 Mpa (K275)	STR-178	0,189	m3	0,003	-	-	-	-	-	-	-	0,003	-	
B.	Lantai 2														
1	Balok B1 350/650 Elv. +3.65														
a.	Pembesian	STR-181	2.079,760	kg	0,367	-	-	-	-	-	-	-	0,367	-	
b.	Bekisting	STR-186	64,020	m2	0,150	-	-	-	-	-	-	-	0,150	-	
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	8,827	m3	0,117	-	-	-	-	-	-	-	0,117	-	
2	Balok B2 300/500 Elv. +3.65														
a.	Pembesian	STR-181	3.683,636	kg	0,651	-	-	-	-	-	-	-	0,651	-	
b.	Bekisting	STR-186	131,950	m2	0,310	-	-	-	-	-	-	-	0,310	-	
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	15,225	m3	0,202	-	-	-	-	-	-	-	0,202	-	
3	Balok B4 250/400 Elv. +3.65														
a.	Pembesian	STR-181	2.862,357	kg	0,506	-	-	-	-	-	-	-	0,506	-	
b.	Bekisting	STR-186	138,832	m2	0,326	-	-	-	-	-	-	-	0,326	-	
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	13,222	m3	0,176	-	-	-	-	-	-	-	0,176	-	
4	Balok B6 200/300 Elv. +3.65														
a.	Pembesian	STR-181	664,699	kg	0,117	-	-	-	-	-	-	-	0,117	-	
b.	Bekisting	STR-186	37,160	m2	0,087	-	-	-	-	-	-	-	0,087	-	
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	2,787	m3	0,037	-	-	-	-	-	-	-	0,037	-	
5	Pelat Lantai PL.01 Elv. +3.65														
a.	Pembesian	STR-181	7.636,785	kg	1,349	-	-	-	-	-	-	-	1,349	-	
b.	Bekisting	STR-188	292,111	m2	0,727	-	-	-	-	-	-	-	0,727	-	
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	26,672	m3	0,355	-	-	-	-	-	-	-	0,355	-	

6	Lisplang LP.1 Elv. +3.65											
a.	Pembesian	STR-181	976,307	kg	0,172	-	-	-	-	-	-	0,172
b.	Bekisting	STR-188	102,000	m ²	0,254	-	-	-	-	-	-	0,254
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	4,760	m ³	0,063	-	-	-	-	-	-	0,063
7	Kolom K1A 500X600											
a.	Pembesian	STR-181	5.769,669	kg	1,019	-	-	-	-	-	-	1,019
b.	Bekisting	STR-185	176,000	m ²	0,405	-	-	-	-	-	-	0,405
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	24,000	m ³	0,319	-	-	-	-	-	-	0,319
8	Kolom K2 300X300											
a.	Pembesian	STR-181	360,463	kg	0,064	-	-	-	-	-	-	0,064
b.	Bekisting	STR-185	18,000	m ²	0,041	-	-	-	-	-	-	0,041
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,350	m ³	0,018	-	-	-	-	-	-	0,018
9	Kolom K3 300X150											
a.	Pembesian	STR-181	451,280	kg	0,080	-	-	-	-	-	-	0,080
b.	Bekisting	STR-185	36,000	m ²	0,083	-	-	-	-	-	-	0,083
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,800	m ³	0,024	-	-	-	-	-	-	0,024
10	Balok Tangga B7 200/400 Elv. +3.65~+8.65											
a.	Pembesian	STR-181	252,330	kg	0,045	-	-	-	-	-	-	0,045
b.	Bekisting	STR-186	17,350	m ²	0,041	-	-	-	-	-	-	0,041
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,388	m ³	0,018	-	-	-	-	-	-	0,018
11	Cor Plat Tangga t=15 cm beton fc 26,4 Mpa											
a.	Pembesian	STR-181	673,602	kg	0,119	-	-	-	-	-	-	0,119
b.	Bekisting	STR-187	21,263	m ²	0,046	-	-	-	-	-	-	0,046
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	3,263	m ³	0,043	-	-	-	-	-	-	0,043
12	Cor Plat Wastafel t=10 cm beton fc 24 Mpa											
a.	Pembesian	STR-181	12,036	kg	0,002	-	-	-	-	-	-	0,002
b.	Bekisting	STR-188	1,995	m ²	0,005	-	-	-	-	-	-	0,005
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	0,189	m ³	0,003	-	-	-	-	-	-	0,003
13	Cor Plat Meja Dapur t=10 cm beton fc 24 Mpa											
a.	Pembesian	STR-181	8,828	kg	0,002	-	-	-	-	-	-	0,002
b.	Bekisting	STR-188	1,995	m ²	0,005	-	-	-	-	-	-	0,005
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	0,095	m ³	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
C.	Lantai 3											
1	Balok B1 350/650 Elv. +8.65											
a.	Pembesian	STR-181	2.079,760	kg	0,367	-	-	-	-	-	-	0,367
b.	Bekisting	STR-186	64,020	m ²	0,150	-	-	-	-	-	-	0,150
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	8,827	m ³	0,117	-	-	-	-	-	-	0,117
2	Balok B2 300/500 Elv. +8.65											
a.	Pembesian	STR-181	3.683,636	kg	0,651	-	-	-	-	-	-	0,651
b.	Bekisting	STR-186	131,950	m ²	0,310	-	-	-	-	-	-	0,310
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	15,225	m ³	0,202	-	-	-	-	-	-	0,202
3	Balok B4 250/400 Elv. +8.65											
a.	Pembesian	STR-181	2.862,357	kg	0,506	-	-	-	-	-	-	0,506
b.	Bekisting	STR-186	138,832	m ²	0,326	-	-	-	-	-	-	0,326
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	13,222	m ³	0,176	-	-	-	-	-	-	0,176
4	Balok B6 200/300 Elv. +8.65											
a.	Pembesian	STR-181	664,699	kg	0,117	-	-	-	-	-	-	0,117
b.	Bekisting	STR-186	37,160	m ²	0,087	-	-	-	-	-	-	0,087
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	2,787	m ³	0,037	-	-	-	-	-	-	0,037

6	Lisplang LP.1 Elv. +12.15											
a.	Pembesian	STR-181	1.646,993	kg	0,291	-	-	-	-	-	-	0,291
b.	Bekisting	STR-188	117,320	m2	0,292	-	-	-	-	-	-	0,292
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	5,447	m3	0,072	-	-	-	-	-	-	0,072
7	Pelat Atap Shaft PL.2 Elv. +13.60											
a.	Pembesian	STR-181	223,649	kg	0,040	-	-	-	-	-	-	0,040
b.	Bekisting	STR-188	20,403	m2	0,051	-	-	-	-	-	-	0,051
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,679	m3	0,022	-	-	-	-	-	-	0,022
8	Kolom K1A 500X600											
a.	Pembesian	STR-181	169,521	kg	0,030	-	-	-	-	-	-	0,030
b.	Bekisting	STR-185	5,170	m2	0,012	-	-	-	-	-	-	0,012
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	0,705	m3	0,009	-	-	-	-	-	-	0,009
9	Kolom K2 300X300											
a.	Pembesian	STR-181	508,416	kg	0,090	-	-	-	-	-	-	0,090
b.	Bekisting	STR-185	25,380	m2	0,058	-	-	-	-	-	-	0,058
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,904	m3	0,025	-	-	-	-	-	-	0,025
E.	Lantai 5 (Atap tangga)											
1	Balok B5 200/400 Elv. +14.85											
a.	Pembesian	STR-181	198,998	kg	0,035	-	-	-	-	-	-	0,035
b.	Bekisting	STR-186	22,500	m2	0,053	-	-	-	-	-	-	0,053
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	1,800	m3	0,024	-	-	-	-	-	-	0,024
2	Balok B6 200/300 Elv. +14.85											
a.	Pembesian	STR-181	138,661	kg	0,024	-	-	-	-	-	-	0,024
b.	Bekisting	STR-186	8,000	m2	0,019	-	-	-	-	-	-	0,019
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	0,600	m3	0,008	-	-	-	-	-	-	0,008
3	Pelat Atap Tangga PL.1 Elv. +14.85											
a.	Pembesian	STR-181	850,260	kg	0,150	-	-	-	-	-	-	0,150
b.	Bekisting	STR-188	55,418	m2	0,138	-	-	-	-	-	-	0,138
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	3,247	m3	0,043	-	-	-	-	-	-	0,043
4	Pelat Atap Lift PL.1 Elv. +14.85											
a.	Pembesian	STR-181	739,723	kg	0,131	-	-	-	-	-	-	0,131
b.	Bekisting	STR-188	59,371	m2	0,148	-	-	-	-	-	-	0,148
c.	beton mutu fc 26,4 Mpa (K300)	STR-179	3,033	m3	0,040	-	-	-	-	-	-	0,040
5	Balok Tanggulan Rooftop 150 x 250 Elv. +12.20											
a.	Pembesian	STR-181	442,345	kg	0,078	-	-	-	-	-	-	0,078
b.	Bekisting	STR-186	31,100	m2	0,073	-	-	-	-	-	-	0,073
c.	beton mutu fc 14 Mpa (K175)	STR-174	2,333	m3	0,031	-	-	-	-	-	-	0,031
Sub Jumlah Pekerjaan Beton (Bangunan Utama)					44,336				14,474	4,077	18,551	

A.4	Pekerjaan Elektrikal										
A.4.1	Panel dan Kabel Feeder										
1	Panel LVMDP lengkap dengan :										
-	Box Uk. 180 x 60 x 60 cm (tebal 2mm)	LS/taksir	1,000	bh	0,073	-	-	-	-	-	0,073
-	MCCB 800A/4P/50 kA	LS/taksir	3,000	bh	0,867	-	-	-	-	-	0,867
-	MCCB 400A/4P/36 kA	LS/taksir	1,000	bh	0,112	-	-	-	-	-	0,112
-	MCB 16A/1P/6kA	LS/taksir	1,000	bh	0,001	-	-	-	-	-	0,001
-	MCB 16A/1P/6kA	LS/taksir	1,000	bh	0,001	-	-	-	-	-	0,001
-	Sekering 2 A	LS/taksir	6,000	bh	0,009	-	-	-	-	-	0,009
-	Trafo arus (CT) 800A/5A	LS/taksir	2,000	bh	0,017	-	-	-	-	-	0,017
-	Power meter c/w MODBUS	LS/taksir	2,000	bh	0,156	-	-	-	-	-	0,156
-	Isolator Switch	LS/taksir	2,000	bh	0,012	-	-	-	-	-	0,012
-	Lampu tanda	LS/taksir	6,000	bh	0,004	-	-	-	-	-	0,004
-	CU bar 1000A	LS/taksir	5,000	kg	0,012	-	-	-	-	-	0,012
'-	Aksesoris & fitting	LS/taksir	1,000	ls	0,007	-	-	-	-	-	0,007
-	Grounding PUTR/LVMDP dengan BC 70mm2 (include sumur arde)	LS/taksir	1,000	titik	0,021	-	-	-	-	-	0,021
-	Bak kontrol	LS/taksir	1,000	bh	0,005	-	-	-	-	-	0,005
2	Panel MDP Gedung lengkap dengan :										
-	Box Uk. 180 x 60 x 60 cm (tebal 2mm)	LS/taksir	1,000	bh	0,073	-	-	-	-	-	0,073
-	MCCB 800A/4P/50 kA	LS/taksir	1,000	bh	0,289	-	-	-	-	-	0,289
-	MCCB 630A/4P/50 kA	LS/taksir	1,000	bh	0,149	-	-	-	-	-	0,149
-	MCCB 75A/3P/18 kA	LS/taksir	1,000	bh	0,015	-	-	-	-	-	0,015
-	MCCB 50A/3P/10 kA	LS/taksir	1,000	bh	0,011	-	-	-	-	-	0,011
-	MCCB 32 A/3P/10 kA	LS/taksir	2,000	bh	0,022	-	-	-	-	-	0,022
-	MCCB 25 A/3P/10 kA	LS/taksir	4,000	bh	0,044	-	-	-	-	-	0,044
-	Sekering 2 A	LS/taksir	3,000	bh	0,004	-	-	-	-	-	0,004
-	Trafo arus (CT) 800A/5A	LS/taksir	1,000	bh	0,009	-	-	-	-	-	0,009
-	Ampere meter	LS/taksir	3,000	bh	0,030	-	-	-	-	-	0,030
-	Frekuensi meter	LS/taksir	1,000	bh	0,012	-	-	-	-	-	0,012
-	Volt meter	LS/taksir	1,000	bh	0,009	-	-	-	-	-	0,009
-	Isolator Switch	LS/taksir	1,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
-	Lampu tanda	LS/taksir	3,000	bh	0,002	-	-	-	-	-	0,002
-	CU bar	LS/taksir	5,000	kg	0,012	-	-	-	-	-	0,012
-	Surge Arrester 3P+N	LS/taksir	1,000	bh	0,043	-	-	-	-	-	0,043
-	Kabel NYK 70 mm	LS/taksir	59,600	m'	0,128	-	-	-	-	-	0,128
'-	Aksesoris & fitting	LS/taksir	1,000	ls	0,014	-	-	-	-	-	0,014
3	LP 1 (Panel penerangan lantai 1) lengkap dengan :										
-	Box Uk. 60 x 40 x 25 cm (tebal 2mm)	LS/taksir	1,000	bah	0,011	-	-	-	-	-	0,011
-	MCCB 25A/3P/10kA	LS/taksir	1,000	bah	0,007	-	-	-	-	-	0,007
-	MCB 10A/1P/6kA	LS/taksir	3,000	bah	0,002	-	-	-	-	-	0,002
-	MCB 6A/1P/6kA	LS/taksir	3,000	bah	0,002	-	-	-	-	-	0,002
-	Sekering 2 A	LS/taksir	3,000	bah	0,004	-	-	-	-	-	0,004
-	Lampu tanda	LS/taksir	3,000	bah	0,002	-	-	-	-	-	0,002
-	CU bar	LS/taksir	5,000	kg	0,012	-	-	-	-	-	0,012
-	Kabel BC 10 mm	LS/taksir	25,000	m'	0,007	-	-	-	-	-	0,007
'-	Aksesoris & fitting	LS/taksir	1,000	ls	0,008	-	-	-	-	-	0,008

A.4.6	Instalasi Fire Alarm										
	Kabel NYA 2x1x1.5 mm dalam High Impact conduit dia. 20 mm										
Lantai 1											
1	Instalasi Heat Detector type Rate Of Rise (ROR)	LS/taksir	18,000	titik	0,065	-	-	-	-	-	0,065
2	Instalasi Kabel Distribusi dari MDF ke MCFA, Annuciator dan TB-	LS/taksir	1,000	lot	0,014	-	-	-	-	-	0,014
3	Heat Detector ROR (Detektor panas)	LS/taksir	4,000	bh	0,010	-	-	-	-	-	0,010
4	Smoke Detector ROR (Detektor Asap)	LS/taksir	14,000	bh	0,102	-	-	-	-	-	0,102
5	MCFA 5 Zone Konvensional	LS/taksir	1,000	unit	0,182	-	-	-	-	-	0,182
6	Annuciator	LS/taksir	1,000	unit	0,115	-	-	-	-	-	0,115
7	Instalasi Manual Push Button/Break Glass	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
8	Instalasi Indicator Lamp	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
9	Instalasi Alarm Bell	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
10	Manual Push Button/Break Glass	LS/taksir	1,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
11	Indicator Lamp	LS/taksir	1,000	bh	0,002	-	-	-	-	-	0,002
12	Alarm Bell	LS/taksir	1,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
13	End of Line	LS/taksir	1,000	bh	0,000	-	-	-	-	-	0,000
14	Terminal Box Fire Alarm	LS/taksir	1,000	unit	0,009	-	-	-	-	-	0,009
15	APAR Kelas ABC Kap. 3kg	LS/taksir	2,000	bh	0,058	-	-	-	-	-	0,058
16	Power Surge Arrestor 40 kA	LS/taksir	1,000	bh	0,019	-	-	-	-	-	0,019
17	Line Surge Arrestor 10 kA	LS/taksir	1,000	bh	0,016	-	-	-	-	-	0,016
18	Battery 4 Jam	LS/taksir	1,000	bh	0,010	-	-	-	-	-	0,010
19	Rectifier 48V	LS/taksir	1,000	bh	0,012	-	-	-	-	-	0,012
20	Grounding + Surge Aresster	LS/taksir	1,000	unit	0,021	-	-	-	-	-	0,021
Lantai 2											
1	Instalasi Heat Detector type Rate Of Rise (ROR)	LS/taksir	6,000	titik	0,022	-	-	-	-	-	0,022
2	Heat Detector ROR (Detektor panas)	LS/taksir	1,000	bh	0,003	-	-	-	-	-	0,003
3	Smoke Detector ROR (Detektor Asap)	LS/taksir	5,000	bh	0,037	-	-	-	-	-	0,037
4	Instalasi Manual Push Button/Break Glass	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
5	Instalasi Indicator Lamp	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
6	Instalasi Alarm Bell	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
7	Manual Push Button/Break Glass	LS/taksir	1,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
8	Indicator Lamp	LS/taksir	1,000	bh	0,002	-	-	-	-	-	0,002
9	Alarm Bell	LS/taksir	1,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
10	End of Line	LS/taksir	1,000	bh	0,000	-	-	-	-	-	0,000
11	APAR Kelas ABC Kap. 3kg	LS/taksir	1,000	bh	0,029	-	-	-	-	-	0,029
12	Terminal Box Fire Alarm	LS/taksir	1,000	unit	0,009	-	-	-	-	-	0,009
Lantai3											
1	Instalasi Heat Detector type Rate Of Rise (ROR)	LS/taksir	19,000	titik	0,068	-	-	-	-	-	0,068
2	Heat Detector ROR (Detektor panas)	LS/taksir	3,000	bh	0,008	-	-	-	-	-	0,008
3	Smoke Detector ROR (Detektor Asap)	LS/taksir	16,000	bh	0,117	-	-	-	-	-	0,117
4	Instalasi Manual Push Button/Break Glass	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
5	Instalasi Indicator Lamp	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
6	Instalasi Alarm Bell	LS/taksir	1,000	titik	0,003	-	-	-	-	-	0,003
7	Manual Push Button/Break Glass	LS/taksir	1,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
8	Indicator Lamp	LS/taksir	1,000	bh	0,002	-	-	-	-	-	0,002
9	Alarm Bell	LS/taksir	1,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
10	End of Line	LS/taksir	1,000	bh	0,000	-	-	-	-	-	0,000
11	APAR Kelas ABC Kap. 3kg	LS/taksir	3,000	bh	0,087	-	-	-	-	-	0,087
12	Terminal Box Fire Alarm	LS/taksir	1,000	unit	0,009	-	-	-	-	-	0,009
Sub Jumlah Pekerjaan Instalasi Fire Alarm (Bangunan Utama)					1,090						

Lantai 2											
1	Closed Duduk	MEK-106	2,000	bh	0,078	-	-	-	-	-	0,078
2	Kitchen zinc	LS/taksir	1,000	bh	0,022	-	-	-	-	-	0,022
3	Wastafle	MEK-109	2,000	bh	0,065	-	-	-	-	-	0,065
4	Floor Drain	MEK-146	5,000	bh	0,019	-	-	-	-	-	0,019
5	Floor Clean Out (FCO)	LS/taksir	2,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
6	Pipa PVC kelas AW dia. 2"	MEK-124	12,000	m1	0,008	-	-	-	-	-	0,008
7	Pipa PVC kelas AW dia. 3"	MEK-126	17,000	m1	0,020	-	-	-	-	-	0,020
8	Pipa PVC kelas AW dia. 4"	MEK-127	20,000	m1	0,038	-	-	-	-	-	0,038
9	Acessoris Pipa	LS/taksir	1,000	Ls	0,007	-	-	-	-	-	0,007
Lantai 3											
1	Closed Duduk	MEK-106	2,000	bh	0,078	-	-	-	-	-	0,078
2	Wastafle	MEK-109	2,000	bh	0,065	-	-	-	-	-	0,065
3	Meja Beton Finishing Granit	ARS-105	2,000	m2	0,026	-	-	-	-	-	0,026
4	Floor Drain	MEK-146	4,000	bh	0,015	-	-	-	-	-	0,015
5	Floor Clean Out (FCO)	LS/taksir	2,000	bh	0,006	-	-	-	-	-	0,006
6	Pipa PVC kelas AW dia. 2"	MEK-124	12,000	m1	0,008	-	-	-	-	-	0,008
7	Pipa PVC kelas AW dia. 3"	MEK-126	17,000	m1	0,020	-	-	-	-	-	0,020
8	Pipa PVC kelas AW dia. 4"	MEK-127	20,000	m1	0,038	-	-	-	-	-	0,038
9	Acessoris Pipa	LS/taksir	1,000	Ls	0,007	-	-	-	-	-	0,007
Sub Jumlah Pekerjaan Air Bekas, Kotor dan Vent (Bangunan Utama)											
					0,983				-	-	-
A.5.2 Air Bersih (Air dingin)											
Instalasi Pipa PPR PN-10 dengan Gantungan pipa dan Galian											
Lantai 1											
1	Kran Air bersih	MEK-143	5,000	bh	0,017	-	-	-	-	-	0,017
2	Kran Taman	MEK-143	2,000	bh	0,007	-	-	-	-	-	0,007
3	Jet Washer	MEK-153	2,000	bh	0,007	-	-	-	-	-	0,007
4	Pipa PPR PN-10 dia 1 1/2"	MEK-139	5,000	m1	0,011	-	-	-	-	-	0,011
5	Pipa PPR PN-10 dia 1 1/4"	MEK-140	6,000	m1	0,006	-	-	-	-	-	0,006
6	Pipa PPR PN-10 dia 1"	MEK-141	3,000	m1	0,002	-	-	-	-	-	0,002
7	Pipa PPR PN-10 dia 3/4"	MEK-142	65,000	m1	0,036	-	-	-	-	-	0,036
8	Gate Valve 1 1/4"	MEK-149	1,000	bh	0,005	-	-	-	-	-	0,005
9	Gate Valve 1"	MEK-149	2,000	bh	0,009	-	-	-	-	-	0,009
10	Pompa Transfer Air Bersih	LS/taksir	2,000	unit	0,382	-	-	-	-	-	0,382
Kapasitas : 100 Lpm											
Head : 50 m											
Daya : 2,2 KW, 3Ø, 380 V, 50 Hz											
Jenis : Centrifugal Multistage Pump, lengkap dengan panel kontrol, pengkabelannya dan Accessories											
a.	Pipa PPR PN-20 1 1/2 "	MEK-133	28,000	m1	0,063	-	-	-	-	-	0,063
b.	Sock Drat Luar 1 1/2 "	LS/taksir	2,000	bh	0,012	-	-	-	-	-	0,012
c.	Foot Valve 1 1/2 "	LS/taksir	1,000	bh	0,004	-	-	-	-	-	0,004
d.	Instalasi Power Pompa Suplay Roof Tank (kabel NYy	LS/taksir	1,000	titik	0,005	-	-	-	-	-	0,005
e.	Instalasi Kabel WLC + pipa conduit 20mm	LS/taksir	1,000	titik	0,005	-	-	-	-	-	0,005

Lantai 1													
1 Pipa PVC kelas AW dia. 4"	MEK-127	132,000	m1	0,250	-	-	-	-	-	-	-	0,250	-
Lantai 2													
1 Pipa PVC kelas AW dia. 3"	MEK-126	44,000	m1	0,052	-	-	-	-	-	-	-	0,052	-
2 Pipa PVC kelas AW dia. 4"	MEK-127	87,000	m1	0,165	-	-	-	-	-	-	-	0,165	-
3 Roof drain	MEK-148	12,000	bh	0,048	-	-	-	-	-	-	-	0,048	-
4 Acessoris Pipa	LS/ taksir	1,000	lot	0,013	-	-	-	-	-	-	-	0,013	-
Lantai 3													
1 Pipa PVC kelas AW dia. 3"	MEK-126	44,000	m1	0,052	-	-	-	-	-	-	-	0,052	-
2 Pipa PVC kelas AW dia. 4"	MEK-127	138,000	m1	0,261	-	-	-	-	-	-	-	0,261	-
3 Roof drain	MEK-148	41,000	bh	0,163	-	-	-	-	-	-	-	0,163	-
4 Acessoris Pipa	LS/ taksir	1,000	lot	0,024	-	-	-	-	-	-	-	0,024	-
Sub Jumlah Pekerjaan Air Hujan (Bangunan Utama)				1,628									
B. Pekerjaan Power House dan Rumah Genset													
B.1 Pekerjaan Persiapan													
1 Uitzet & Bowplank (kontrol Theodolit)	PERS-6	43,400	m'	0,057	43,400	-	43,400	0,057	-	0,057	-	100,000	
2 Pembersihan Lokasi & Penyiapan lahan Kerja	PERS-22	112,200	m2	0,010	112,200	-	112,200	0,010	-	0,010	-	100,000	
Sub Jumlah Pekerjaan Persiapan (Power House dan Rumah Genset)				0,067				0,067	-	0,067			
B.2 Pekerjaan Arsitektural													
B.2.1 Pekerjaan Tanah													
1 Galian Pondasi	ARS-24	44,781	m3	0,047	44,781	-	44,781	0,047	-	0,047	-	100,000	
2 Urugan Tanah Kembali	ARS-27	7,325	m3	0,002	7,325	-	7,325	0,002	-	0,002	-	100,000	
3 Urugan Tanah Peninggian Pail	ARS-33	13,650	m3	0,016	13,650	-	13,650	0,016	-	0,016	-	100,000	
4 Pemadatan Tanah Urug	ARS-28	20,975	m3	0,013	20,975	-	20,975	0,013	-	0,013	-	100,000	
5 Urugan Pasir Bawah Pondasi	ARS-30	6,114	m3	0,016	6,114	-	6,114	0,016	-	0,016	-	100,000	
Sub Jumlah Pekerjaan Tanah (Power House dan Rumah Genset)				0,094				0,094	-	0,094			
B.2.2 Pekerjaan Pasangan													
1 Pas. Pondasi Batu Kali 1pc : 8ps	ARS-51	31,342	m3	0,279	31,342	-	31,342	0,279	-	0,279	-	100,000	
2 Pas. Dinding Bata Ringan	ARS-47	115,650	m2	0,185	11,565	-	11,565	0,019	-	0,019	0,167	10,000	
3 Plesteran Dinding Bata Ringan Dengan Semen Instan	ARS-58	231,300	m2	0,122	-	-	-	-	-	-	-	0,122	-
4 Plesteran Beton 1pc : 2ps tebal 1,5 cm	ARS-63	23,380	m2	0,018	-	-	-	-	-	-	-	0,018	-
5 Acian Semen Instan	ARS-68	254,680	m2	0,066	-	-	-	-	-	-	-	0,066	-
6 Balok Sloof Praktis	STR-191	54,000	m'	0,071	-	-	-	-	-	-	-	0,071	-
7 Balok Ring Praktis	STR-191	54,000	m'	0,071	-	-	-	-	-	-	-	0,071	-
8 Balok Latiu	STR-191	19,700	m1	0,026	-	-	-	-	-	-	-	0,026	-
9 Kolom Praktis	STR-191	31,040	m'	0,029	-	-	-	-	-	-	-	0,029	-
10 Sponengan 1 pc : 2ps	ARS-70	205,360	m1	0,131	-	-	-	-	-	-	-	0,131	-
11 Screeding plesteran beton 1pc : 2ps	ARS-63	112,200	m2	0,086	-	-	-	-	-	-	-	0,086	-
Sub Jumlah Pekerjaan Pasangan (Power House dan Rumah Genset)				1,084				0,298	-	0,298			
B.2.3 Pekerjaan Penutup Lantai dan Dinding													
1 Floor Hardener lantai	LS/ taksir	85,455	m2	0,055	-	-	-	-	-	-	-	0,055	-
Sub Jumlah Pekerjaan Penutup Lantai dan Dinding (Power House dan Rumah Genset)				0,055				-	-	-	-		

B.2.4	Pekerjaan Aksesoris, Penutup dan Pengunci											
1	Pintu PB.1	LS/ taksir	2,000	unit	0,173	-	-	-	-	-	-	0,173
2	Pintu PB.2	LS/ taksir	2,000	unit	0,748	-	-	-	-	-	-	0,748
3	Pintu KS.1	LS/ taksir	4,000	unit	0,031	-	-	-	-	-	-	0,031
4	Penyekat Trafo Pagar BRC include Pintu	LS/ taksir	3,000	m1	0,015	-	-	-	-	-	-	0,015
Sub Jumlah Pekerjaan Aksesoris, Penutup dan Pengunci (Power House dan Rumah Genset)					0,967				-	-	-	
B.2.5	Pekerjaan Pengecatan											
1	Cat dinding dalam	FIN-156	127,340	m2	0,038	-	-	-	-	-	-	0,038
2	Cat dinding luar	FIN-158	138,190	m2	0,067	-	-	-	-	-	-	0,067
3	Waterproofing	FIN-160	112,200	m2	0,109	-	-	-	-	-	-	0,109
Sub Jumlah Pekerjaan Pengecatan (Power House dan Rumah Genset)					0,214				-	-	-	
B.3	Pekerjaan Struktural											
B.3.1	Pekerjaan Tanah											
1	Galian Pondasi	ARS-24	35,784	m3	0,038	35,784	-	35,784	0,038	-	0,038	-
2	Urugan Tanah Kembali	ARS-27	1982%	m3	0,006	19,824	-	19,824	0,006	-	0,006	-
3	Pemadatan Tanah Urug	ARS-28	16,912	m3	0,010	16,912	-	16,912	0,010	-	0,010	-
4	Urugan Pasir Bawah Pondasi	ARS-30	2,912	m3	0,008	2,912	-	2,912	0,008	-	0,008	-
Sub Jumlah Pekerjaan Tanah (Power House dan Rumah Genset)					0,061				0,061	-	0,061	
B.3.2	Pekerjaan Beton											
1	Rabat lantai kerja t. 7cm Bawah Lantai	STR-171	6,617	m3	0,065	6,617	-	6,617	0,065	-	0,065	-
2	Rabat lantai kerja t. 7cm Bawah Pondasi	STR-171	0,980	m3	0,010	0,980	-	0,980	0,010	-	0,010	-
3	Footplate FP1 100X100											
a.	Pembesian	STR-181	536,073	kg	0,095	536,073	-	536,073	0,095	-	0,095	-
b.	Bekisting	STR-183	8,400	m2	0,012	8,400	-	8,400	0,012	-	0,012	-
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	2,100	m3	0,028	2,100	-	2,100	0,028	-	0,028	-
4	Footplate FP2 100X100											
a.	Pembesian	STR-181	461,221	kg	0,081	461,221	-	461,221	0,081	-	0,081	-
b.	Bekisting	STR-183	7,200	m2	0,011	7,200	-	7,200	0,011	-	0,011	-
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	1,800	m3	0,024	1,800	-	1,800	0,024	-	0,024	-
5	Footplate FP3 100X100											
a.	Pembesian	STR-181	76,986	kg	0,014	76,986	-	76,986	0,014	-	0,014	-
b.	Bekisting	STR-183	1,200	m2	0,002	1,200	-	1,200	0,002	-	0,002	-
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,300	m3	0,004	0,300	-	0,300	0,004	-	0,004	-
6	Kolom Pedestal K1 300X300											
a.	Pembesian	STR-181	41,463	kg	0,007	41,463	-	41,463	0,007	-	0,007	-
b.	Bekisting	STR-185	3,360	m2	0,008	3,360	-	3,360	0,008	-	0,008	-
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,252	m3	0,003	0,252	-	0,252	0,003	-	0,003	-
7	Kolom Pedestal K2 200X300											
a.	Pembesian	STR-180	151,053	kg	0,027	151,053	-	151,053	0,027	-	0,027	-
b.	Bekisting	STR-184	11,200	m2	0,026	11,200	-	11,200	0,026	-	0,026	-
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,672	m3	0,009	0,672	-	0,672	0,009	-	0,009	-

8	Kolom Pedestal K3 150X300										
a.	Pembesian	STR-180	64,600	kg	0,011	64,600	-	64,600	0,011	-	0,011
b.	Bekisting	STR-184	5,040	m2	0,012	5,040	-	5,040	0,012	-	0,012
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,252	m3	0,003	0,252	-	0,252	0,003	-	0,003
9	Balok Sloof S1 250/350										
a.	Pembesian	STR-181	86,472	kg	0,015	86,472	-	86,472	0,015	-	0,015
b.	Bekisting	STR-184	4,690	m2	0,007	4,690	-	4,690	0,007	-	0,007
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,586	m3	0,008	0,586	-	0,586	0,008	-	0,008
10	Balok Sloof S2 200/300										
a.	Pembesian	STR-181	499,540	kg	0,088	499,540	-	499,540	0,088	-	0,088
b.	Bekisting	STR-184	25,080	m2	0,038	25,080	-	25,080	0,038	-	0,038
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	2,508	m3	0,033	2,508	-	2,508	0,033	-	0,033
11	Balok Sloof S3 150/200										
a.	Pembesian	STR-181	34,129	kg	0,006	34,129	-	34,129	0,006	-	0,006
b.	Bekisting	STR-184	6,640	m2	0,010	6,640	-	6,640	0,010	-	0,010
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,498	m3	0,007	0,498	-	0,498	0,007	-	0,007
12	Pelat Lantai PL.2 t=10cm Elv. +0.00										
a.	Pembesian	STR-182	98,400	m2	0,078	98,400	-	98,400	0,078	-	0,078
b.	Bekisting	STR-188	4,360	m2	0,011	4,360	-	4,360	0,011	-	0,011
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	9,840	m3	0,131	9,840	-	9,840	0,131	-	0,131
13	Pelat Lantai PL.1 t=12cm Elv. +4.00										
a.	Pembesian	STR-181	1.496,576	kg	1,193	1.496,576	-	1.496,576	1,193	-	1,193
b.	Bekisting	STR-188	116,440	m2	0,290	58,220	-	58,220	0,145	-	0,145
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	5,376	m3	0,071	5,376	-	5,376	0,071	-	0,071
14	Pelat Dudukan Genset t=20cm										
a.	Pembesian	STR-182	45,360	m2	0,036	45,360	-	45,360	0,036	-	0,036
b.	Bekisting	STR-188	7,200	m2	0,018	7,200	-	7,200	0,018	-	0,018
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	4,536	m3	0,060	4,536	-	4,536	0,060	-	0,060
15	Kolom K1 300X300										
a.	Pembesian	STR-181	103,887	kg	0,018	103,887	-	103,887	0,018	-	0,018
b.	Bekisting	STR-185	8,520	m2	0,020	8,520	-	8,520	0,020	-	0,020
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,639	m3	0,008	0,639	-	0,639	0,008	-	0,008
16	Kolom K2 200X300										
a.	Pembesian	STR-181	392,891	kg	0,069	392,891	-	392,891	0,069	-	0,069
b.	Bekisting	STR-185	29,600	m2	0,068	29,600	-	29,600	0,068	-	0,068
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	1,776	m3	0,024	1,776	-	1,776	0,024	-	0,024
17	Kolom K3 150X300										
a.	Pembesian	STR-181	167,487	kg	0,030	167,487	-	167,487	0,030	-	0,030
b.	Bekisting	STR-185	13,320	m2	0,031	13,320	-	13,320	0,031	-	0,031
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,666	m3	0,009	0,666	-	0,666	0,009	-	0,009
18	Balok B1 250/450 Elv. +4.00										
a.	Pembesian	STR-181	121,243	kg	0,021	121,243	-	121,243	0,021	-	0,021
b.	Bekisting	STR-186	9,430	m2	0,022	4,715	-	4,715	0,011	-	0,011
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	0,923	m3	0,012	0,923	-	0,923	0,012	-	0,012
19	Balok B2 200/300 Elv. +4.00										
a.	Pembesian	STR-181	773,130	kg	0,137	773,130	-	773,130	0,137	-	0,137
b.	Bekisting	STR-186	59,660	m2	0,140	29,830	-	29,830	0,070	-	0,070
c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	4,475	m3	0,059	4,475	-	4,475	0,059	-	0,059

	20	Lisplang Beton LP t=10cm lebar=50cm										
	a.	Pembesian	STR-181	79,988	kg	0,014	79,988	-	79,988	0,014	-	0,014
	b.	Bekisting	STR-186	24,640	m2	0,058	12,320	-	12,320	0,029	-	0,029
	c.	beton mutu fc 24,0 Mpa (K275)	STR-178	1,120	m3	0,015	1,120	-	1,120	0,015	-	0,015
												100,000
	Sub Jumlah Pekerjaan Beton (Power House dan Rumah Genset)					3,308			3,053	-	3,053	
B.4	Pekerjaan Elektrikal											
B.4.1	Instalasi Penerangan, Kotak Kontak dan exhaust fan											
1	Instalasi Penerangan dg Kabel NYM 3x2,5 mm ²	LS/ takcir	12,000	titik	0,030	-	-	-	-	-	-	0,030
2	Instalasi Kotak Kontak Dinding dg Kabel NYM 3x2,5 mm ²	LS/ takcir	8,000	titik	0,020	-	-	-	-	-	-	0,020
3	TKO TL LED 2 x 18 Watt	LS/ takcir	12,000	bh	0,085	-	-	-	-	-	-	0,085
4	Lampu Emergency TL LED 8W, c/w Battery	LS/ takcir	6,000	bh	0,083	-	-	-	-	-	-	0,083
5	Seklar Ganda/Seri	LS/ takcir	5,000	bh	0,004	-	-	-	-	-	-	0,004
6	Exhaust fan 60 watt wall mounted	LS/ takcir	4,000	bh	0,031	-	-	-	-	-	-	0,031
7	Outlet Kotak Kontak Dinding	LS/ takcir	4,000	bh	0,002	-	-	-	-	-	-	0,002
8	MCB Box 6 Group	LS/ takcir	1,000	bh	0,004	-	-	-	-	-	-	0,004
-	MCB 16A/1P/6KA	LS/ takcir	1,000	bh	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
-	MCB 10A/1P/4,5KA	LS/ takcir	1,000	bh	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
-	MCB 6A/1P/4,5KA	LS/ takcir	3,000	bh	0,002	-	-	-	-	-	-	0,002
9	Kabel Feeder NYY 3x4 mm ²	LS/ takcir	4,000	m'	0,003	-	-	-	-	-	-	0,003
10	Tray Kabel 500x100mm + Support	LS/ takcir	21,000	m'	0,074	-	-	-	-	-	-	0,074
11	Tee Tray Kabel 500x500x500mm	LS/ takcir	2,000	bh	0,009	-	-	-	-	-	-	0,009
12	Elbow Tray Kabel 500x100 mm	LS/ takcir	4,000	bh	0,019	-	-	-	-	-	-	0,019
	Sub Jumlah Pekerjaan Instalasi Penerangan, Kotak Kontak dan exhaust fan (Power House dan Rumah Genset)					0,367			-	-	-	
B.4.2	Air Hujan											
	Instalasi Pipa PVC AW dengan Gantungan pipa dan Galian											
1	Pipa PVC kelas AW dia. 3"	MEK-126	39,000	m1	0,046	-	-	-	-	-	-	0,046
2	Roof drain	MEK-148	6,000	bh	0,024	-	-	-	-	-	-	0,024
3	Acessoris Pipa	LS/ takcir	1,000	ls	0,005	-	-	-	-	-	-	0,005
	Sub Jumlah Pekerjaan Air Hujan (Power House dan Rumah Genset)					0,075			-	-	-	
C.	Pekerjaan Pos Satpam											
C.1	Pekerjaan Persiapan											
1	Uitzet & Bowplank (kontrol Theodolit)	PERS-6	11,000	m'	0,014	-	-	-	-	-	-	0,014
2	Pembersihan Lokasi & Penyiapan lahan Kerja	PERS-22	7,000	m2	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
	Sub Jumlah Pekerjaan Persiapan (Pos Satpam)					0,015			-	-	-	
C.2	Pekerjaan Arsitektural											
C.2.1	Pekerjaan Tanah											
1	Galian Pondasi	ARS-24	8,996	m3	0,009	-	-	-	-	-	-	0,009
2	Urugan Tanah Kembali	ARS-27	4,194	m3	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
3	Pemadatan Tanah Urug	ARS-28	4,194	m3	0,003	-	-	-	-	-	-	0,003
4	Urugan Pasir Bawah Pondasi	ARS-30	0,882	m3	0,002	-	-	-	-	-	-	0,002
	Sub Jumlah Pekerjaan Tanah (Pos Satpam)					0,016			-	-	-	

C.4	Pekerjaan Elektrikal											
C.4.1	Kotak Kontak dan exhaust fan											
1	Instalasi Penerangan dg Kabel NYM 3x2.5 mm ²	LS/ taksir	2,000	titik	0,005	-	-	-	-	-	-	0,005
2	Instalasi Kotak Kontak Dinding dg Kabel NYM 3x2.5 mm ²	LS/ taksir	2,000	titik	0,005	-	-	-	-	-	-	0,005
3	Instalasi Power AC (NYM 3x2.5 mm ²)	LS/ taksir	1,000	titik	0,004	-	-	-	-	-	-	0,004
4	Downlight LED 18 Watt	LS/ taksir	2,000	bh	0,005	-	-	-	-	-	-	0,005
5	Saklar Ganda/Seri	LS/ taksir	1,000	bh	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
6	Outlet Kotak Kontak Dinding	LS/ taksir	2,000	bh	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
7	Pipa drain PVC Wavin AW 1/2"	LS/ taksir	3,000	m'	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
8	Stop Kontak AC	LS/ taksir	1,000	bh	0,001	-	-	-	-	-	-	0,001
9	Isolasi Pipa Drain	LS/ taksir	3,000	m'	0,004	-	-	-	-	-	-	0,004
Sub Jumlah Pekerjaan Instalasi Penerangan, Kotak Kontak dan exhaust fan (Pos Satpam)					0,026				-	-	-	
D.	Pekerjaan Landscape											
D.1	Jalan Persiapan											
1	Uitzet & Bowplank (kontrol Theodolit)	PERS-6	153,000	m'	0,200	153,000	-	153,000	0,200	-	0,200	-
2	Pembersihan Lokasi & Penyiapan lahan Kerja	PERS-22	200,000	m ²	0,018	200,000	-	200,000	0,018	-	0,018	-
Sub Jumlah Pekerjaan Persiapan (Landscape)					0,219				0,219	-	0,219	
D.2	Jalan Struktural				251,067							
1	Kolom K1 250X250											
a.	Pembesian	STR-181	2.194,048	kg	0,388	658,214	109,702	767,917	0,116	0,019	0,136	0,252
b.	Bekisting	STR-185	164,700	m ²	0,379	49,410	8,235	57,645	0,114	0,019	0,133	0,247
c.	beton mutu f _c 24,0 Mpa (K275)	STR-178	10,294	m ³	0,137	3,088	0,515	3,603	0,041	0,007	0,048	0,089
2	Ring Balok 150X200											
a.	Pembesian	STR-181	783,197	kg	0,138	23,496	-	23,496	0,004	-	0,004	0,134
b.	Bekisting	STR-186	68,760	m ²	0,161	2,063	-	2,063	0,005	-	0,005	0,157
c.	beton mutu f _c 24,0 Mpa (K275)	STR-178	5,157	m ³	0,069	0,155	-	0,155	0,002	-	0,002	0,067
Sub Jumlah Pekerjaan Struktural (Landscape)					1,272				0,282	0,045	0,327	
D.3	Jalan Arsitektural											
1	Pas. Pondasi Batu Kali 1pc : 8ps	ARS -51	23,440	m ³	0,209	-	-	-	-	-	-	0,209
2	Pas. Dinding Bata Ringan	ARS -47	422,969	m ²	0,678	114,201	21,148	135,350	0,183	0,034	0,217	0,461
3	Plesteran Dinding Bata Ringan dengan Semen Instan	ARS -58	845,937	m ²	0,448	-	-	-	-	-	-	0,448
4	Plesteran Beton 1pc : 2ps tebal 1,5 cm	ARS -63	41,175	m ²	0,031	-	-	-	-	-	-	0,031
5	Acian Semen Instan	ARS -68	887,112	m ²	0,229	-	-	-	-	-	-	0,229
6	Plesteran Ban-banan 1 pc : 6 ps	ARS -71	171,905	m ¹	0,199	-	-	-	-	-	-	0,199
7	Sponongan 1 pc : 2ps	ARS -70	343,810	m ¹	0,219	-	-	-	-	-	-	0,219
8	Cat dinding Pagar	FIN-158.1	175,800	m ²	0,080	-	-	-	-	-	-	0,080
9	Pekerjaan Urugan Tanah	ARS -27	201,717	m ³	0,058	-	-	-	-	-	-	0,058
10	Pas. Paving Blok Landscape	LANS-168	806,057	m ²	1,824	-	-	-	-	-	-	1,824
11	Pekerjaan Pintu gerbang Besi	LS/ taksir	11,000	m ²	0,472	-	-	-	-	-	-	0,472
12	Kanstin	LS/ taksir	107,690	m ¹	0,157	-	-	-	-	-	-	0,157
Sub Jumlah Pekerjaan Arsitektural (Landscape)					4,603				0,183	0,034	0,217	

D.4	Pekerjaan Elektrikal											
D.4.1	Instalasi Penerangan											
1	Instalasi Penerangan dg Kabel NYY 3x2,5 mm ²	LS/taksir	20,000	titik	0,050	-	-	-	-	-	0,050	-
2	Lampu Sorot LED 20 watt lengkap dengan Penutup	LS/taksir	12,000	titik	0,050	-	-	-	-	-	0,050	-
3	Lampu Sorot LED 50 watt lengkap dengan Penutup	LS/taksir	8,000	titik	0,081	-	-	-	-	-	0,081	-
4	Sistem Otomatis Door Pintu Gerbang	LS/taksir	1,000	ls	0,277	-	-	-	-	-	0,277	-
Sub Jumlah Pekerjaan Instalasi Penerangan (Landscape)					0,458							
Jumlah					100,000				20,077	4,169	24,246	

Menyetujui :
 Pemimpin Proyek
PT. BANK BPD DIY

Mohammad Munif Ridwan

Diperiksa Oleh :
 Konsultan Pengawas
CV. BANGUN CIPTA PERSADA

Ir. Ketut Winarto

Yogyakarta, 22 Maret 2021

Diajukan Oleh :
 Penyedia Jasa
PT. MUARA MITRA MANDIRI

Yesri Elrian, ST

LAMPIRAN 8

SCHEDULE SIMULATION

PADA AUTODESK

NAVISWORKS

Berikut adalah link untuk menonton vidio *schedule simulation* yang telah diunggah di youtube:

<https://linktr.ee/hardianwibisono>

